起案　平成　　年　　月　　日

設計審査	検査室		室長		次長		副参事		係長		主査		主任		係	

平成２４年度	市道塩野渕線 塩野渕線1号橋 橋梁災害復旧(平23災第2936号下部工)　工事（ 実施 ）設計書	設　計
道災　第　２　号	工期　日間　自　平成　年　月　日 至　平成25年3月31日	

実施設計額		実施請負額	
変更設計額		変更請負額	

施工地名	業者名
三条市　塩野渕・大谷地　地内	

三条市

実　施　設　計　概　要	変　更　設　計　概　要
橋長　L=56.3m　　幅員　W=1.8m 下 部 工　ｺﾝｸﾘｰﾄ橋台　　N=2基 橋脚（小判型壁式）　N=2基 護 岸 工　コンクリートブロック積　A=253m2 土留・仮締切工　N=1式 工事用道路工　　N=1式	

変　更　設　計　理　由　書

三条市

本工事における注意事項

1　本工事は下記の工事仕様書を準用する。

・新潟県土木工事標準仕様書

2　本工事の施工条件は下記のとおりとする。

・施工条件総括表（別添）

3　排出ガス対策型建設機械について(別添)

4　本工事に適用する特記仕様書等は下記とする。

・建設副産物特記仕様書（別添）

・再生クラッシャーラン・アスファルト再生クラッシャーラン特記仕様書（別添）

・コンクリートブロック特記仕様書（別添）

5　下請契約等に関する特記仕様書（別添）

6　本工事は発注者により施工途中において現場点検を実施する場合がある。

施 工 条 件 総 括 表

下記項目、事項のうち○印欄は、工事施工にあたって制約等をうけることになるので明示する。なお、明示事項に変更が生じた場合及び明示されていない制約等が発生したときは、甲(市)と協議し、適切な措置を講ずるものとする。

明示項目	施 工 条 件
Ⅰ工程関係	① 関連する別途発注工事あり ・工事名: 橋梁災害復旧(平23災第2936号上部工) ・予定期間: H25. 1月～
	② 施工時期、時間、方法の制限あり ・時 期: ・時 間: 午前8時30分から午後5時00分 ・方 法:
	③ 関係機関協議による工程条件あり ・協議内容: 出水期における橋台・橋脚及び左岸側護岸工の禁止(出水期6/15～9/30)
	④ その他 ・繰越承認をもって平成25年12月まで工期を延長する予定
Ⅱ用地関係	1. 工事用地等の未処理部分あり ・処理見込時期: ・区 間:
	2. 仮設ヤードの指定あり ・場 所: ・期 間:
	3. その他
Ⅲ公害対策関係	① 公害防止の制限あり(騒音・振動、排出ガス、粉じん、水質等) ・施工方法: 排出ガス対策型建設機械の使用 ・作業時間:
	2. 家屋等の調査の必要性あり ・方 法: ・範 囲:
	3. その他
Ⅳ安全対策関係	① 交通安全施設等の指定あり ・交通誘導員: 1人/日×171日 ・その他施設等:
	2. 近接作業制限あり(鉄道、ガス、水道、電気、電話等) ・内 容: ・工法制限: 近接作業は人力施工 ・作業時間制限: 管理者休業日の作業禁止
	3. 防護施設(落石、雪崩、土砂崩落等) ・内 容:
	4. その他
Ⅴ工事用道路関係	1. 一般道路を搬入路としての使用制限あり ・搬入経路: ・期 間: ・使用後の処置:
	② 仮設道路の設置あり ・用地関係: ・安全施設: ・工事完了後の「存置」又は「撤去」:撤去
	③ その他 ・河川内に設置するため、河川を汚染しないこと。
Ⅵ仮設備関係	① 仮設備の指定あり ・仮設土留工、工事用道路及び仮締切
	2. 仮設備の条件指定あり
	3. 仮設構造物の転用, 兼用あり ・工 種: ・内 容:
	4. イメージアップあり ・内 容:
	5. その他
Ⅶ残土・産業廃棄物関係	別紙「建設副産物特記仕様書」のとおり
Ⅷ工事支障物件等	1. 支障物件あり(電気、電話、水道、ガス等) ・内 容: ・移設、撤去、防護方法等: ・時 期:
	2. 占用物件重複施工あり ・内 容:
	3. その他
Ⅸ排水工(濁水処理含む)	1. 濁水、湧水処理等の特別な対策あり ・内 容:
Ⅹその他	1. 現場発生材あり ・品 名: ・納入場所:
	2. 支給品及び貸与品あり ・品 名: ・引渡場所:
	③ その他 アンカーフレーム架設については、受注者と協議する。 護岸ブロックについては、受注者と協議する。

○排出ガス対策型建設機械関係

1. 本工事において以下に示す建設機械を使用する場合は、「排出ガス対策型建設機械指定要領（平成3年10月8日付建設省経機発第249号）」に基づき指定された排出ガス対策型建設機械を使用するものとする。排出ガス対策型建設機械を使用できない場合は、平成7年度建設技術評価制度公募課題「建設機械の排出ガス浄化装置の開発」、またはこれと同等の開発目標で実施された民間開発建設技術の技術審査・証明事業、あるいはこれと同等の開発目標で実施された建設技術審査証明事業により評価された排出ガス浄化装置を装着（黒煙浄化装置付）することで、排出ガス対策型建設機械と同等とみなす。ただし、これにより難い場合は、監督職員と協議するものとする。
排出ガス対策型建設機械あるいは排出ガス浄化装置を装着した建設機械を使用する場合、現場代理人は施工現場において使用する建設機械の写真撮影を行い、監督職員に提出するものとする。

機　　種	備　　考
一般工事用建設機械 ・バックホウ ・トラクタショベル（車輪式） ・ブルドーザ ・発動発電機（可搬式） ・空気圧縮機（可搬式） ・油圧ユニット （以下に示す基礎工事用機械のうち、ベースマシンとは別に、独立したディーゼルエンジン駆動の油圧ユニットを搭載しているもの 油圧ハンマ、バイブロハンマ、油圧式鋼管圧入引抜機、油圧式杭圧入引抜機、アースオーガ、オールケーシング掘削機、リバースサーキュレーションドリル、アースドリル、地下連続壁施工機、全回転型オールケーシング掘削機） ・ローラ類（ロードローラ、タイヤローラ、振動ローラ） ・ホイールクレーン	ディーゼルエンジン（エンジン出力7.5kw以上260kw以下）を搭載した建設機械に限る。

2. 排出ガス対策型建設機械（第2次基準）を標準としている施工においては、これを積極的に使用し普及促進に努めること。

建 設 副 産 物 特 記 仕 様 書

1．再生材の利用

下記資材の使用に際し、再生資材を利用すること。

再生資材名	規　　格	使用箇所	再資源化施設名	備　　考
アスファルト		舗装工	県知事の許可を受けた再資源化施設	
クラッシャーラン	ＲＣ－４０	下層路盤・基礎材	〃	
			〃	

2．建設発生土の利用

盛土等に使用する発生土は、下記の工事からの建設発生土を利用すること。

発注機関	工 事 名	発生場所	施工会社名・連絡先	備　　考

3．建設発生土の搬出

工事施工により発生する建設発生土処理は下記により積算している。

搬出先	三条市指定残土置場		
搬出先地名	長野地内		
連絡先			
設計運搬距離	4.0km		
受入時間及び費用	803円/m3(諸経費込)		
仮置場所の有無			
備考	別途監督員と協議すること		

建設発生土改良プラントへ土砂を運搬処理する場合、上表は積算上の条件であり、処理施設を指定するものではない。なお、発注者が想定している施設と請負者の提示する施設と異なる場合においても設計変更の対象としない。

ただし、現場条件や数量の変更等、請負者の責によるものではない事項についてはこの限りではない。

注）受入先が建設発生土改良プラントの場合、搬出先欄には「プラント」と記載し、搬出先地名、連絡先の欄は記入しない。

4．建設廃棄物の搬出

工事の施工により発生する廃棄物は、下記により積算している。

搬出する廃棄物名	Co殻	Co舗装殻	モルタル殻	大型土のう	木　　材
設計運搬距離	22.5km	22.0km	42.0km	14.3km	15.5km
受入時間					
設計受入費用					
備考					

上表は積算上の条件であり、処理施設を指定するものでない。なお、発注者が想定している施設と請負者の提示する施設が異なる場合においても設計変更の対象としない。ただし、現場条件や数量の変更等、請負者の責によるものでない事項についてはこの限りではない。

5．建設リサイクル法の対象建設工事において、特定建設資材廃棄物の再資源化等が完了したときは、法第１８条に基づき再資源化等完了報告書を提出すること。

6．自ら産業廃棄物を運搬・処分する以外は、委託契約書の写しを提出すること。

7．承認・協議について

建設工事発注後に明らかになったやむを得ない事情により、前記の指定や条件によりがたい場合は、速やかに発注者に報告し、協議すること。

再生クラッシャーラン・アスファルト再生クラッシャーラン特記仕様書

建設工事に伴い発生する建設廃材を破砕または混合して、製造する再生クラッシャーラン・アスファルト再生クラッシャーラン（以下「再生クラッシャーラン等」という。）の性状について、次のとおり規定する。

なお、再生クラッシャーランを構造物の基礎材等として使用する場合についてもこの定めによる。

１．材料

１－１

① 再生クラッシャーラン（ＲＣ－４０）

セメントコンクリート廃材から製造した再生骨材および路盤再生骨材（路盤発生材を必要に応じて破砕、分級して製造した骨材）を単独または相互に組み合わせ、必要に応じてこれらに補足材を加えて、所要の品質が得られるように調整した材料をいう。

② アスファルト再生クラッシャーラン（ＡＲＣ－４０）

再生クラッシャーラン（ＲＣ－４０）もしくはクラッシャーラン（Ｃ－４０）を母材とし、グリズリアンダー材を混合したものをいう。アスファルト再生クラッシャーランには、再生クラッシャーラン（ＲＣ－４０）を母材とする「ＲＣ混合」とクラッシャーラン（Ｃ－４０）を母材とする「Ｃ混合」がある。

１－２

再生クラッシャーラン等は、ゴミ、泥、有機物、プラスチック、金属、ガラス、陶磁器、レンガ、瓦等を有害量含んではならない。

１－３

再生クラッシャーラン等の最大粒径については、最大４０㎜と定める。

２．品質

再生クラッシャーランの品質規格ならびに品質管理については、新材のクラッシャーランに準じるものとする。

２－１ （品質）

路盤材に使用する再生クラッシャーラン等の修正ＣＢＲ、塑性指数、グリズリアンダー材の混入率は次表を標準とし、舗装の構造設計に用いる等値換算係数（下層路盤）は0.25とする。

材　　料	修正ＣＢＲ	ＰＩ（塑性指数）	グリズリアンダー材の混入率
再生クラッシャーラン	３０％以上	６以下	―
アスファルト再生クラッシャーラン	４０％以上	６以下	質量配合40％以下

［注］

（1）再生クラッシャーラン等に用いるセメントコンクリート再生骨材は、すりへり減量が５０％以下でなければならない。試験方法はロサンゼルスすりへり減量試験｛粒度は道路用砕石Ｓ－１３（１３～５㎜）のもの｝とする。

（2）再生クラッシャーラン等の材料として路盤再生骨材もしくは路盤発生材を用いる場合のみＰＩの規定を適用する。

２－２ （粒度範囲）

再生クラッシャーラン等の粒度は［ＪＩＳ Ａ ５００１］道路用砕石の規定に準じ、粒度範囲は次表による。

ふるい目(㎜) ＼ 粒度の範囲(㎜)		ＲＣ-40（40～0）	ＡＲＣ－40（40～0）
通過質量百分率 (%)	53.00	100	100
	37.50	95～100	95～100
	31.50	―	―
	26.50	―	―
	19.00	50～80	50～80
	13.20	―	―
	4.75	15～40	15～40
	2.36	5～25	5～25

［注］粒度は、モルタル粒などを含んだ解砕されたままの見かけの骨材粒度を使用する。

下請契約等に関する特記仕様書

（市内企業等の活用促進について）

下請契約等に際しては、経済性・競争性の確保に配慮しつつ、次のとおり努めるものとする。

1　市内企業の優先活用促進について

（1）　請負者は、本工事の一部を下請に付する場合には、市内に本社・本店を置く事業者（以下「市内企業」という。）の中から優先して選定するよう努めるものとする。

（2）　請負者は、請負金額2千5百万円以上の場合で、市内企業以外の企業（以下「市外企業」という。）と下請契約を締結する場合、市外企業を下請負人として選定した理由を記した別紙「市外企業下請報告書（表計算シート）」を提出するものとする。

また、工事竣工時において、別紙「竣工時下請報告書（表計算シート）」を提出するものとする。

2　市内建設資材の優先使用

（1）　請負者は、建設資材等を調達するにあたり、市内産品等を優先して使用するよう努めるものとする。

（2）　請負者は、建設資材等を調達するにあたり、市内に主たる営業所等がある市内企業から優先して調達するよう努める。

3　提出方法等

（1）提出書式　　三条市ホームページ〔入札情報（財務課）〕よりダウンロードのこと。

（2）提出方法　　電子メールに当該ファイルを添付し送付のこと。
（「工事番号」及び「市外企業下請報告書」又は「竣工時下請報告書」の表題を記載）

（3）提出先　　発注担当課

コンクリートブロック特記仕様書

１　級河川　五十嵐　川

平成　２３　年災　災害復旧工事（第　２３９６　号）

１　護岸工のコンクリートブロックは、現場状況から

１）空タイプとする。

２）中空タイプとし、中詰め材については現地で発生する河床材を使用する事を基本とする。

③）練りタイプとする。

※積算については、見積もりにより歩掛り調査を行っており、各タイプ別に合う製品より最低価格になるものを使用している。

※上記条件を満たさないコンクリートブロックについては、原則使用できないものとする。

２　製品の選定による取扱い

１）現地を確認後、直ちに上記条件にあった使用する製品の選定および、それに伴った環境保全ブロックの割付図を作成し、構造計算等の安定が確認できる資料と合わせ発注者と協議するものとする。

※使用する製品の決定に伴う施工歩掛の設計変更は行わないものとする。

２）当初設計では、災害査定標準ブロックによる断面図表示・数量算出となっている。ブロック製品の決定に伴う断面形状の変化による土工数量および基礎、小口止め、仕切壁の形状については、承諾の際に監督員に提出された図面により施工管理を行うこととし、これに伴う数量変更は設計変更の対象とする。

３）決定したブロックによる割付をしたことによる、延長および法長の変更は行わないものとする。製品によって天端コンクリートが必要な場合は法長より控除する。

３　施工においての留意事項

掘削、埋戻し等により新たに造成される河床は、連続した瀬や淵などが出来るように変化を付けること。

主要提出書類一覧表（災害復旧工事）

（H24.2.15）

区分	番号	名　称	最低部数	提出時期	提出の要・不要	摘　要	備　考
契約関係等書類等	1	工事着手届	1	契約日から7日以内	○		
	2	工程表	1	契約日から7日以内	○		
	3	下請負等の決定について （下請負・使用製品等・機械借上）	1	工事着手の前日まで	○		
	4	工事履行届（実施工程表含む） 〔一部履行届〕	1	工事完成期限まで 〔一部完了日まで〕	○		
	5	竣功写真 〔一部竣功写真〕	1	工事完成期限まで 〔一部完了日まで〕	○		
	6	請求書（前金・中間・完成）	1		○		
工事関係書類等	7	施工計画書	1	現場着工前まで	○	■　一部省略可	■監督員と協議のこと
	8	材料承諾（願）　（再資源化施設の許可証を含む）	1	現場着工前まで	○	■　一部簡略	■監督員と協議のこと
	9	施工体制台帳	1	現場着工前まで	○	下請負代金額の総計が3000万円以上対象	
	10	施工体系図	1	現場着工前まで	○	下請負金額にかかわらず作成・現場掲示が望ましい 下請負代金額の総計が3000万円以上対象	
	11	工事カルテ写	1	受注・変更・完成時	○	請負額が2500万円以上対象	工事実績情報サービス（CORINS）
	12	工事打合簿	1	必要のつど	○		
	13	工事履行状況報告書	1	工期の中間		■　省略可	■監督員と協議のこと
	14	材料確認書	1	必要のつど	○		
	15	出来形図・完成図（竣工図）	1	工事完成期限まで	○		
	16	工事写真（着手前・竣工含）	1	工事完成期限まで	○	■　一部簡略	■監督員と協議のこと
	17	品質管理・試験成績表	1	工事完成期限まで	○		
	18	出来形管理図表等	1	工事完成期限まで	○		
	19	出荷証明書又は納品書	1	工事完成期限まで	○	■　出荷証明書又は納品書一方で可	
	20	実施工程表	1	工事完成期限まで	○		
	21	工事日報	1	工事完成期限まで	○		
	22	再生資源利用（促進）計画書 （施工計画書に添付）	1	現場着工前まで	○	■請負額100万円未満の建設工事については　提出不要。 ■　註）	電子データの提出
	23	再生資源利用（促進）実施書	1	工事完成期限まで	○		〃
	24	再資源化等完了報告書	1	最終処理確認後速やかに	○	建設リサイクル法対象工事（請負額500万円以上）の場合に必要	
	25	産廃委託契約書写	1	工事完成期限まで	○		
	26	産廃マニフェスト原本(A・B2・D・E票)	1	検査時に提示	○		
	27	産廃マニフェストE票写	1	工事完成期限まで	○		
	28	月間（又は週間）予定表	1	前月（前週）末日まで		必要に応じ、適宜提出	
	29	段階確認書	1	確認後速やかに		必要に応じ、適宜提出	
	30	調査員（家屋）決定届	1	工事着手の前日まで		必要に応じ、適宜提出	
	31	家屋現況調査票	1	現場着工前まで		必要に応じ、適宜提出	
	32	家屋調査事後確認表	1	工事完成期限まで		必要に応じ、適宜提出	
	33	公共桝設置同意書	1	支管取付前まで		必要に応じ、適宜提出	
	34	機器操作取扱説明書	2	工事完成期限まで		必要に応じ、適宜提出	
	35	事故発生報告書	3	事故発生時	○		
	36	その他監督員により指示のあったもの	指示数	指示のあった期限まで	○	必要に応じ、適宜提出	
	37	その他、各標準仕様書及び特記仕様書による。					

■　提出した書類に変更が生じた場合は、原則として、直ちに変更届等を提出しなければならない。

○一般土木工事：新潟県土木工事標準仕様書による。

○農業土木工事：新潟県農業土木標準仕様書による。　○林業土木工事：新潟県林業土木工事標準仕様書による。　○水道工事：水道工事標準仕様書による。　ただし、左記の各標準仕様書に無い項目については、新潟県土木工事標準仕様書を準用するものとする。

註）再生資源利用（促進）計画書・実施書

平成23年度に完成する請負額500万円未満の工事で土砂等の搬出が一定の規模以下のものについては、省略可。

平成24年度中完成工事については、平成25年度に100万円以上の建設工事を対象に建設副産物実態調査が予定されていることから、省略は行わないものとする。

平成　24　年度

市道塩野渕線田塩野渕線1号橋橋梁災害復旧(平23災第2396号下部工)工事

＜数 量 計 算 書＞

当　　初

数 量 計 算 表　No. 1

名　　称	当 初 設 計			変 更 設 計		
	数量	単位		数量	単位	
＊＊ 本工事費 ＊＊						
橋梁下部						
工場製作工						
ｱﾝｶｰﾌﾚｰﾑ製作工						
製作加工 鋼材規格:						
鋼板 SM400A t≦38	3.8	t	3.276t+0.504t+0.056t= 3.836t 数量計算書P.1-20		t	
鋼板 SS400	0.1	t	0.010t 数量計算書P.1-20		t	
鋼材費(形鋼2 規格品) 溝形鋼(SS400) 6.5×150×75	0.08	t	0.076t 数量計算書P.1-20		t	
鋼材費(形鋼2 規格品) 溝形鋼(SS400) 5×100×50	0.13	t	0.132t 数量計算書P.1-20		t	
鋼材費(形鋼2 規格品) 等辺山形鋼(SS400) 9×75×75	0.16	t	0.160t 数量計算書P.1-20		t	
鋼材費(形鋼2 規格品) 等辺山形鋼(SS400) 6×75×75	0.16	t	0.160t 数量計算書P.1-20		t	
鋼材費(形鋼2 規格品) 等辺山形鋼(SS400) 6×50×50	0.22	t	0.218t 数量計算書P.1-20		t	
製作労務費(ｱﾝｶｰﾌﾚｰﾑ)	4.6	t	4.592t 数量計算書P.1-20		t	
副資材費(t)	4.6	t	4.592t 数量計算書P.1-20		t	
ｱﾝｶｰﾎﾞﾙﾄ						
ボルトナット材料費 M20×70	16	組	16本 数量計算書P.1-21		組	

数 量 計 算 表　No. 2

名　　称	当 初 設 計			変 更 設 計		
	数量	単位		数量	単位	
工場塗装工						
ﾒｯｷ						
溶融亜鉛メッキ　鉄骨溶接体 材工共HDZ55施工規模10t	4	t	3.996t 数量計算書P.1-21		t	
工場製品輸送工						
輸送工						
輸送						
橋梁工場製作輸送工 ｱﾝｶｰﾌﾚｰﾑ 運搬距離３００km	4.6	t	4.592t 数量計算書P.1-20		t	
橋台工（Ａ１橋台）						
作業土工						
床掘り						
ﾊﾞｯｸﾎｳ床掘 ｸﾛｰﾗ型山積0.8m3(平積0.6m3), 土留有 ﾚｷ質土、砂・砂質土、粘性土, 切梁腹起し式	320	m3	324.5m3 数量計算書P.2-7		m3	
ﾊﾞｯｸﾎｳ床掘 ｸﾛｰﾗ型山積0.8m3(平積0.6m3), 土留無 ﾚｷ質土、砂・砂質土、粘性土,	80	m3	78.6m3 数量計算書P.2-7		m3	
基面整正(床付面の整正作業)	40	m2	40.0m2 数量計算書P.2-7		m2	
ﾀﾞﾝﾌﾟﾄﾗｯｸ運搬(10t積級) 土砂(岩塊・玉石混り土含む), ＤＩＤ無 4.0km以下	400	m3	324.5m3+78.6m3=403.1m3 数量計算書P.2-7		m3	
残土受入れ地処理	400	m3	324.5m3+78.6m3=403.1m3 数量計算書P.2-7		m3	
埋戻し						

数 量 計 算 表　No. 3

名　　称	当 初 設 計			変 更 設 計		
	数量	単位		数量	単位	
埋戻工B	220	m3	218.5m3 数量計算書P.2-7		m3	
ﾀﾞﾝﾌﾟﾄﾗｯｸ運搬(10t積級) 土砂(岩塊・玉石混り土含む)，ＤＩＤ無 16.5km以下	240	m3	218.5m3×1.11=242.5m3		m3	
購入土 砂質土（盛土材）（荻堀）	240	m3	218.5m3×1.11=242.5m3		m3	
橋台躯体工						
均しｺﾝｸﾘｰﾄ ｺﾝｸﾘｰﾄ規格:,敷厚:						
均しｺﾝｸﾘｰﾄ(県版) 18-8-25(20)(高炉)W/C≦65％	4	m3	4.0m3 数量計算書P.2-7		m3	
型枠工(均し基礎ｺﾝｸﾘｰﾄ型枠)	3	m2	2.6m2 数量計算書P.2-7		m2	
ｺﾝｸﾘｰﾄ ｺﾝｸﾘｰﾄ規格:						
橋台・橋脚ｺﾝｸﾘｰﾄ打設 24-8-40(高炉) W/C≦55% 一般養生	153	m3	153.4m3 数量計算書P.2-7		m3	
鉄筋 鉄筋材料規格・径:						
鉄筋工[市場単価] SD345 D13, 一般構造物 10t以上（標準）	1.4	t	1.398t 数量計算書P.2-7		t	
鉄筋工[市場単価] SD345 D16~25, 一般構造物 10t以上(標準)	0.6	t	0.597t 数量計算書P.2-7		t	
型枠						
型枠工(鉄筋・無筋構造物)	120	m2	118.5m2 数量計算書P.2-7		m2	
足場						
足場工 手摺先行型枠組足場，安全ネット不要	140	掛m2	140掛m2		掛m2	

数 量 計 算 表　No. 4

名　　称	当 初 設 計			変 更 設 計		
	数量	単位		数量	単位	
ｱﾝｶｰ工						
ｱﾝｶｰ						
タイブルアンカーU型 アンカー材全長L=16.135m ﾀｲﾌﾟ :F170UA	2	本	A1橋台構造図		本	
削孔 ｸﾛｰﾗ型(81kw)，二重管方式 135 mm，軟岩	23	m	(16.135-0.135-0.040- 4.607)×2本=22.706m A1橋台背面ｱﾝｶｰ図		m	
ｱﾝｶｰ鋼材加工･組立･挿入 二重防食，PC鋼線より線，10mを 超え20m以内400(40.8t)≦f<13 00KN(132.7t)	2	本	2本 A1橋台構造図		本	
ｸﾞﾗｳﾄ注入	0.5	m3			m3	
注入材	0.5	m3			m3	
緊張･定着･頭部処理 400(40.8t)≦f<1300KN(132.7t) 杭頭処理＝有	2	本	2本 A1橋台構造図		本	
橋台工（Ａ２橋台）						
作業土工						
床掘り						
ﾊﾞｯｸﾎｳ床掘 ｸﾛｰﾗ型山積0.8m3(平積0.6m3)， 土留無 ﾚｷ質土、砂･砂質土、粘性 土，	1,500	m3	916.9m3+615.6m3=1532. 5m3 数量計算書P.2-30		m3	
基面整正(床付面の整正作業)	59	m2	59.0m2 数量計算書P.2-30		m2	
ﾀﾞﾝﾌﾟﾄﾗｯｸ運搬(10t積級) 土砂(岩塊･玉石混り土含む)，Ｄ ＩＤ無 1.5km以下	390	m3	左岸仮設道路へ 391.2m3 土量配分図		m3	
ﾀﾞﾝﾌﾟﾄﾗｯｸ運搬(10t積級) 土砂(岩塊･玉石混り土含む)，Ｄ ＩＤ無 4.0km以下	1,140	m3	1141.3m3 土量配分図		m3	
残土受入れ地処理	1,140	m3	1141.3m3 土量配分図		m3	

数 量 計 算 表　No. 5

名　　称	当 初 設 計			変 更 設 計		
	数量	単位		数量	単位	
埋戻し						
埋戻工B	1,200	m3	1172.1m3 数量計算書P.2-30		m3	
ﾀﾞﾝﾌﾟﾄﾗｯｸ運搬(10t積級) 土砂(岩塊・玉石混り土含む)，ＤＩＤ無 16.5km以下	1,300	m3	1172.1m3× 1.11=1301.0m3 数量計算書P.2-30		m3	
購入土 砂質土（盛土材）（荻堀）	1,300	m3	1172.1m3× 1.11=1301.0m3 数量計算書P.2-30		m3	
橋台躯体工						
均しｺﾝｸﾘｰﾄ ｺﾝｸﾘｰﾄ規格:,敷厚:						
均しｺﾝｸﾘｰﾄ(県版) 18-8-25(20)(高炉)W/C≦65%	6	m3	5.9m3 数量計算書P.2-30		m3	
型枠工(均し基礎ｺﾝｸﾘｰﾄ型枠)	3	m2	3.1m2 数量計算書P.2-30		m2	
ｺﾝｸﾘｰﾄ ｺﾝｸﾘｰﾄ規格:						
橋台・橋脚ｺﾝｸﾘｰﾄ打設 24-8-40(高炉) W/C≦55% 一般養生	314	m3	314.3m3 数量計算書P.2-30		m3	
鉄筋 鉄筋材料規格・径:						
鉄筋工[市場単価] SD345 D13, 一般構造物 10t以上（標準）	2.09	t	2.088t 数量計算書P.2-30		t	
鉄筋工[市場単価] SD345 D16~25, 一般構造物 10t以上(標準)	1.05	t	1.045t 数量計算書P.2-30		t	
型枠						
型枠工(鉄筋・無筋構造物)	180	m2	183.0m2 数量計算書P.2-30		m2	
足場						

数 量 計 算 表　No. 6

名　　称	当 初 設 計			変 更 設 計		
	数量	単位		数量	単位	
足場工 手摺先行型枠組足場，安全ネット不要	200	掛m2	195掛m2		掛m2	
RC橋脚工（Ｐ１橋脚）						
橋脚躯体工						
均しｺﾝｸﾘｰﾄ ｺﾝｸﾘｰﾄ規格:,敷厚:						
均しｺﾝｸﾘｰﾄ(県版) 18-8-25(20)(高炉)W/C≦65%	2	m3	2.0m3 数量計算書P.2-16		m3	
型枠工(均し基礎ｺﾝｸﾘｰﾄ型枠)	2	m2	1.9m2 数量計算書P.2-16		m2	
ｺﾝｸﾘｰﾄ ｺﾝｸﾘｰﾄ規格:						
橋台･橋脚ｺﾝｸﾘｰﾄ打設 24-8-40(高炉) W/C≦55% 一般養生	55	m3	54.6m3 数量計算書P.2-16		m3	
鉄筋 鉄筋材料規格･径:						
鉄筋工[市場単価] SD345 D13，一般構造物 10t以上（標準）	0.03	t	0.034t 数量計算書P.2-16		t	
鉄筋工[市場単価] SD345 D16~25，一般構造物 10t以上(標準)	3.54	t	3.542t 数量計算書P.2-16		t	
型枠						
型枠工(鉄筋･無筋構造物)	66	m2	21.6m2+44.1m2=65.7m2 数量計算書P.2-16		m2	
型枠工(合板円形型枠)	22	m2	21.9m2 数量計算書P.2-16		m2	
足場						
足場工 手摺先行型枠組足場，安全ネット不要	120	掛m2	123掛m2 数量計算書P.2-16		掛m2	

数 量 計 算 表　No. 7

名　　称	当初設計			変更設計		
	数量	単位		数量	単位	
RC橋脚工（Ｐ２橋脚）						
橋脚躯体工						
均しｺﾝｸﾘｰﾄ ｺﾝｸﾘｰﾄ規格:,敷厚:						
均しｺﾝｸﾘｰﾄ(県版) 18-8-25(20)(高炉)W/C≦65%	2	m3	2.0m3 数量計算書P.2-23		m3	
型枠工(均し基礎ｺﾝｸﾘｰﾄ型枠)	2	m2	1.9m2 数量計算書P.2-23		m2	
ｺﾝｸﾘｰﾄ ｺﾝｸﾘｰﾄ規格:						
橋台･橋脚ｺﾝｸﾘｰﾄ打設 24-8-40(高炉) W/C≦55% 一般養生	55	m3	54.6m3 数量計算書P.2-23		m3	
鉄筋 鉄筋材料規格･径:						
鉄筋工[市場単価] SD345 D13, 一般構造物 10t以上（標準）	0.03	t	0.034t 数量計算書P.2-23		t	
鉄筋工[市場単価] SD345 D16~25, 一般構造物 10t以上(標準)	3.54	t	3.542t 数量計算書P.2-23		t	
型枠						
型枠工(鉄筋･無筋構造物)	66	m2	21.6m2+44.1m2=65.7m2 数量計算書P.2-23		m2	
型枠工(合板円形型枠)	22	m2	21.9m2 数量計算書P.2-23		m2	
足場						
足場工 手摺先行型枠組足場, 安全ネット不要	120	掛m2	123掛m2 数量計算書P.2-23		掛m2	
鋼製橋脚工						

数 量 計 算 表　No. 8

名　　称	当 初 設 計			変 更 設 計		
	数量	単位		数量	単位	
橋脚ﾌｰﾁﾝｸﾞ工						
ｱﾝｶｰﾌﾚｰﾑ架設 ｱﾝｶｰﾌﾚｰﾑ規格:						
ｱﾝｶｰﾌﾚｰﾑ架設工 グラウト注入量＝０m3/基	2	基	2基		基	
ｱﾝｶｰﾌﾚｰﾑ架設ｸﾚｰﾝ運転費(賃料) ﾄﾗｯｸｸﾚｰﾝ 油圧伸縮ｼﾞﾌﾞ型 16t吊 ｱﾝｶｰﾌﾚｰﾑ架設数＝２基	1	式			式	
法覆護岸工						
作業土工						
床掘り						
大型ﾌﾞﾚｰｶ掘削 大型ﾌﾞﾚｰｶ掘削[II], 軟岩	60	m3	56.4m3 数量計算書P.3-3		m3	
ﾊﾞｯｸﾎｳ床掘 ｸﾛｰﾗ型山積0.8m3(平積0.6m3), 土留無 ﾚｷ質土､砂･砂質土､粘性土,	190	m3	185.4m3 数量計算書P.3-3		m3	
ﾊﾞｯｸﾎｳ掘削積込 ｸﾛｰﾗ型山積0.8m3(平積0.6m3) ﾙｰｽﾞな状態の積込, ﾚｷ質土､砂･砂質土､粘性	60	m3	56.4m3 数量計算書P.3-3		m3	
ﾀﾞﾝﾌﾟﾄﾗｯｸ運搬(10t積級) 軟岩, ＤＩＤ無 4.0km以下	60	m3	56.4m3 数量計算書P.3-3		m3	
ﾀﾞﾝﾌﾟﾄﾗｯｸ運搬(10t積級) 土砂(岩塊･玉石混り土含む), ＤＩＤ無 4.0km以下	190	m3	185.4m3 数量計算書P.3-3		m3	
残土受入れ地処理	240	m3	56.4m3+185.4m3=241.8m3 数量計算書P.3-3		m3	
埋戻し						
無筋･鉄筋構造物 無筋構造物 日打設量10m3以上300m3未満, 一般養生	73	m3	72.6m3 数量計算書P.3-3		m3	
ｺﾝｸﾘｰﾄﾌﾞﾛｯｸ工						

数 量 計 算 表　No. 9

名　　称	当 初 設 計			変 更 設 計		
	数量	単位		数量	単位	
ｺﾝｸﾘｰﾄﾌﾞﾛｯｸ積						
ｺﾝｸﾘｰﾄﾌﾞﾛｯｸ積工 水抜パイプ有	253	m2	252.8m2 数量計算書P.3-3		m2	
胴込・裏込ｺﾝｸﾘｰﾄ工 18-8-25(20)(高炉) W/C≦60%	71	m3	252.8m2× 0.279m3/m2=70.5m3 数量計算書P.3-3		m3	
胴込・裏込材工(砕石) 間知・平ﾌﾞﾛｯｸ, 再生ｸﾗｯｼｬｰﾗﾝ R C-40	112	m3	112.4m3 数量計算書P.3-3		m3	
天端ｺﾝｸﾘｰﾄ						
現場打天端ｺﾝｸﾘｰﾄ工 人力打設, 生ｺﾝｸﾘｰﾄ各種 一般養 生	4	m3	4.3m3 数量計算書P.3-3		m3	
小口止ｺﾝｸﾘｰﾄ						
小型構造物人力打設 一般養生, 小運搬無	9	m3	8.9m3 数量計算書P.3-3		m3	
型枠工(小型構造物)	67	m2	67.0m2 数量計算書P.3-3		m2	
目地板設置 瀝青繊維質目地板t=10	26	m2	(4.680+6.537+5.826+5. 826+6.593+4.806)× 0.750=25.7m2 A1橋台護岸工図		m2	
構造物撤去工						
構造物取壊し工						
ｺﾝｸﾘｰﾄ構造物取壊						
構造物とりこわし 鉄筋構造物, 施工規模10m3以上 機械施工, 低騒音・低振動不要	239	m3	239.0m3 数量計算書P.5-2		m3	
ﾀﾞﾝﾌﾟﾄﾗｯｸ(10t積級)運搬 鉄筋ｺﾝｸﾘｰﾄ, ＤＩＤ有 運搬距離 (km)31.5以下	239	m3	239.0m3 数量計算書P.5-2		m3	
廃材処理費 ｺﾝｸﾘｰﾄ殻廃材(鉄筋)	598	t	239.0m3× 2.5t/m3=597.5t		t	

数 量 計 算 表　No. 10

名　　称	当 初 設 計			変 更 設 計		
	数量	単位		数量	単位	
上部工撤去						
桁1次切断・撤去 ﾗﾌﾃﾚｰﾝｸﾚｰﾝ排対型油圧型25t吊	11.8	t	11.839t 数量計算書P.5-2		t	
仮設材の運搬 基本運賃(仮設材運搬) 製品長12m以内距離30kmまで	11.8	t	11.839t 数量計算書P.5-2		t	
矢板・鋼管ｽｸﾗｯﾌﾟ控除	11.8	t	11.839t 数量計算書P.5-2		t	
仮設工						
工事用道路工						
工事用道路盛土						
ﾊﾞｯｸﾎｳ掘削積込 ｸﾛｰﾗ型山積0.8m3(平積0.6m3) 地山の掘削積込，ﾚｷ質土、砂・砂質土、粘性土	900	m3	898.1m3 数量計算書P.3-3		m3	
ﾀﾞﾝﾌﾟﾄﾗｯｸ運搬(10t積級) 土砂(岩塊・玉石混り土含む)，ＤＩＤ無 1.5km以下	870	m3	右岸→左岸 570.6m3+257.5m3+40.0m3=868.1m3 数量計算書P.3-3		m3	
ﾌﾞﾙﾄﾞｰｻﾞ敷均し 路体・築堤，普通15t級 標準	920	m3	917.8m3 数量計算書P.3-3		m3	
ﾀｲﾔﾛｰﾗ締固め(8-20t) 路体・築堤 作業条件標準	920	m3	917.8m3 数量計算書P.3-3		m3	
機械による切土整形 ﾚｷ質土・砂及び砂質土・粘性土	380	m2	384.8m2 数量計算書P.3-3		m2	
機械による削取り整形	450	m2	452.2m2 数量計算書P.3-3		m2	
ﾊﾞｯｸﾎｳ掘削積込 ｸﾛｰﾗ型山積0.8m3(平積0.6m3) 地山の掘削積込，ﾚｷ質土、砂・砂質土、粘性土	920	m3	917.8m3 数量計算書P.3-3		m3	
ﾀﾞﾝﾌﾟﾄﾗｯｸ運搬(10t積級) 土砂(岩塊・玉石混り土含む)，ＤＩＤ無 1.5km以下	30	m3	右岸→左岸 27.0m3 土量配分図		m3	
ﾀﾞﾝﾌﾟﾄﾗｯｸ運搬(10t積級) 土砂(岩塊・玉石混り土含む)，ＤＩＤ無 4.0km以下	890	m3	890.8m3 土量配分図		m3	

数 量 計 算 表　No.11

名　　称	当 初 設 計			変 更 設 計		
	数量	単位		数量	単位	
残土受入れ地処理	890	m3	890.8m3 土量配分図		m3	
仮設舗装						
路盤工(車道) 厚さ１５０mm，下層路盤 再生ｸﾗｯｼｬｰﾗﾝ RC-40	544	m2	544.4m2 数量計算書P.3-3		m2	
無筋・鉄筋構造物 無筋構造物 日打設量10m3以上300m3未満，一般養生	44	m3	295.4m2×0.15m=44.3m3 数量計算書P.3-3		m3	
構造物とりこわし 無筋構造物，施工規模10m3以上 機械施工，低騒音・低振動不要	44	m3	295.4m2×0.15m=44.3m3 数量計算書P.3-3		m3	
ﾀﾞﾝﾌﾟﾄﾗｯｸ(10t積級)運搬 無筋ｺﾝｸﾘｰﾄ，ＤＩＤ無 運搬距離(km)15.5以下	44	m3	295.4m2×0.15m=44.3m3 数量計算書P.3-3		m3	
廃材処理費 ｺﾝｸﾘｰﾄ殻廃材(無筋)	104	t	295.4m2×0.15m× 2.35t/m3=104.1t 数量計算書P.3-3		t	
ﾊﾞｯｸﾎｳ掘削積込 ｸﾛｰﾗ型山積0.8m3(平積0.6m3) 地山の掘削積込，ﾚｷ質土、砂・砂質土、粘性土	80	m3	544.4m2×0.15m=81.6m3 数量計算書P.3-3		m3	
ﾀﾞﾝﾌﾟﾄﾗｯｸ運搬(10t積級) 土砂(岩塊・玉石混り土含む)，ＤＩＤ無 4.0km以下	80	m3	544.4m2×0.15m=81.6m3 数量計算書P.3-3		m3	
残土受入れ地処理	80	m3	544.4m2×0.15m=81.6m3 数量計算書P.3-3		m3	
土のう						
大型土のう工 製作・据付，6m以下	309	袋	309袋 数量計算書P.3-3		袋	
大型土のう工 撤去，6m以下	309	袋	309袋 数量計算書P.3-3		袋	
ﾀﾞﾝﾌﾟﾄﾗｯｸ運搬(10t積級) 土砂(岩塊・玉石混り土含む)，ＤＩＤ無 4.0km以下	260	m3	309袋÷1.2m3/袋 =257.5m3		m3	
残土受入れ地処理	260	m3	309袋÷1.2m3/袋 =257.5m3		m3	
土留・仮締切工						

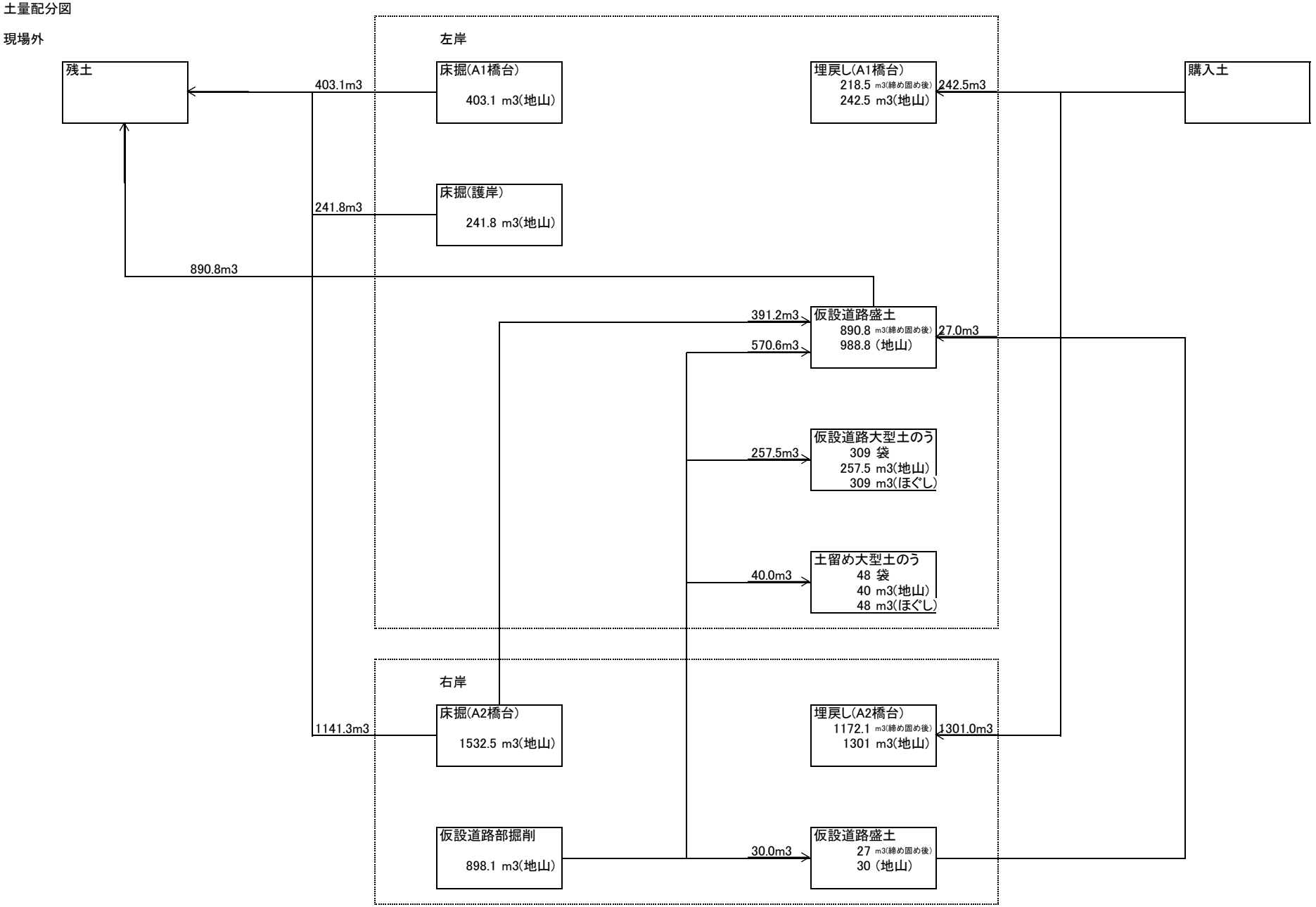
数 量 計 算 表　No. 12

名　　称	当 初 設 計			変 更 設 計		
	数量	単位		数量	単位	
H鋼杭						
H形鋼打込工(ﾌﾟﾚﾎﾞｰﾘﾝｸﾞ) 打込無，ｱｰｽｵｰｶﾞ 30kW ﾓﾝｹﾝ2t Tc=33分/本	17	本	17本 数量計算書P.4-2		本	
ﾊﾞｲﾌﾞﾛﾊﾝﾏ施工による 陸上，油圧式224kW 引抜長9m以下	17	本	17本 数量計算書P.4-2		本	
H形鋼杭賃料 標準作業，H300 長さ７．５ｍ/本	17	本	17本 数量計算書P.4-2		本	
切梁･腹起し						
切梁･腹起し設置･撤去 設置，火打ブロック無	13.2	t	13.2t 数量計算書P.4-2		t	
切梁･腹起し設置･撤去 撤去，火打ブロック無	13.2	t	13.2t 数量計算書P.4-2		t	
山留材賃料 火打ﾌﾞﾛｯｸ無 使用回数１回	10.5	t	10.5t 数量計算書P.4-2		t	
横矢板 横矢板材質:,横矢板厚さ:						
横矢板設置･撤去 設置	99	m2	99.1m2 数量計算書P.4-2		m2	
横矢板設置･撤去 撤去	99	m2	99.1m2 数量計算書P.4-2		m2	
土のう 作業区分:						
大型土のう工 製作･据付，6m以下	48	袋	48袋 数量計算書P.4-2		袋	
大型土のう工 撤去，6m以下	48	袋	48袋 数量計算書P.4-2		袋	
ﾀﾞﾝﾌﾟﾄﾗｯｸ運搬(10t積級) 土砂(岩塊･玉石混り土含む)，ＤＩＤ無 4.0km以下	40	m3	48袋÷1.2m3/袋=40.0m3		m3	
残土受入れ地処理	40	m3	48袋÷1.2m3/袋=40.0m3		m3	

数 量 計 算 表　No. 13

名　　称	当 初 設 計			変 更 設 計		
	数量	単位		数量	単位	
水替工						
ﾎﾟﾝﾌﾟ排水 排水量:						
ﾎﾟﾝﾌﾟ据付･撤去	3	箇所	P1、P2、護岸工		箇所	
ﾎﾟﾝﾌﾟ運転 0以上40(m3/h)未満，作業時排水	30	日	日数算定表		日	
重機分解組立輸送						
重建設機械分解組立輸送 分解組立+輸送(往復) ｸﾛｰﾗ式杭 打機 質量20以上60t以下	1	回			回	
仮設材運搬費						
仮設材の運搬（往路） 基本運賃(仮設材運搬) 製品長1 2m以内距離30kmまで	24.7	t	7.5m×0.093t/m×17本 +10.5t+2.3t=24.657t 数量計算書P.4-2		t	
仮設材の運搬（復路） 基本運賃(仮設材運搬) 製品長1 2m以内距離30kmまで	24.7	t	7.5m×0.093t/m×17本 +10.5t+2.3t=24.657t 数量計算書P.4-2		t	
仮設材の積込み取卸し費 積込み取卸し(往復分)	24.7	t	7.5m×0.093t/m×17本 +10.5t+2.3t=24.657t 数量計算書P.4-2		t	
交通誘導員						
交通誘導員B 昼間勤務(交替要員無し)	342	人日	日数算定表		人日	

土量配分図


現場外
左岸
残土
床掘(A1橋台)
403.1 m3(地山)
403.1m3
埋戻し(A1橋台)
218.5 m3(締め固め後)
242.5 m3(地山)
242.5m3
購入土
床掘(護岸)
241.8 m3(地山)
241.8m3
890.8m3
391.2m3
仮設道路盛土
890.8 m3(締め固め後)
988.8 (地山)
27.0m3
570.6m3
257.5m3
仮設道路大型土のう
309 袋
257.5 m3(地山)
309 m3(ほぐし)
40.0m3
土留め大型土のう
48 袋
40 m3(地山)
48 m3(ほぐし)
右岸
1141.3m3
床掘(A2橋台)
1532.5 m3(地山)
埋戻し(A2橋台)
1172.1 m3(締め固め後)
1301 m3(地山)
1301.0m3
仮設道路部掘削
898.1 m3(地山)
30.0m3
仮設道路盛土
27 m3(締め固め後)
30 (地山)

平 成 24 年 度

道 災 委 第 133 号

市道塩野渕線（塩野渕線１号橋）橋梁災害詳細設計業務委託

数　量　計　算　書

平成 24 年 11 月

大日本コンサルタント株式会社

目　　次

頁

第 1 章　上部工数量計算書.....1-1

第 2 章　下部工数量計算書.....2-1
2.1　下部工数量総括表.....2-2
2.2　A1 橋台数量計算書.....2-6
2.3　P1 橋脚数量計算書.....2-15
2.4　P2 橋脚数量計算書.....2-22
2.5　A2 橋台数量計算書.....2-29

第 3 章　仮設工事数量計算書.....3-1
3.1　数量総括表.....3-2
3.2　工事用道路.....3-4
3.3　護岸工数量計算書.....3-16

第 4 章　仮設土留工数量計算書.....4-1

第 5 章　既設橋撤去工数量計算書.....5-1

第1章 上部工数量計算書

1.1 加工重量

（１）加工重量総括表

材	質	寸	法	縦桁	横桁	横構	塔柱	サドル	高欄	伸縮装置		合	計
PL	SM490C	50					356						356
	SM490B	36					346	64					410
	SM490A	25						90					90
		22						46					46
		19		227									227
		16					52						52
		12		232									232
		9		329									329
	SM400A	32		42									42
		25		141			106						247
		22			253								253
		19					122						122
		16					174						174
		12		20	38		180						238
		9		751	471		108						1330
		6			409								409
	SS400	12					26						26
		9			486		38		255				779
		6							57				57
													0
鋼 板 小 計				1742	1657	0	1508	200	312	0			5419
H	SM490YA	400*200*8*13		7351									7351
	SM400A	100*100*6*8			1173								1173
L	SS400	90*90*10				1522							1522
	SS400	75*75*6							90				90
	SS400	65*65*6							271				271
□	STKR400	150*150*6							136				136
	STKR400	100*100*4.5							1447				1447
	STKR400	75*75*4.5							74				74
PIPE	STK400	355.6*9					1748						1748
FB	SS400	75*9								18			18
	SS400	50*9								12			12
	SS400	65*6								10			10
	SS400	32*4.5							57				57
DB	SD345	D10								2			2
総 合 計				9093	2830	1522	3256	200	2387	42			19330

（２）加工重量明細

使用箇所	種 別	断面・寸法	長　さ	単位質量	1個分質量	数 量	質　量	材質（備考）	NET
	＜縦　　桁＞								
縦桁	H	400*200*8*13	4475	65.4	292.665	4	1171	SM490YA	
縦桁	H	400*200*8*13	6750	65.4	441.450	14	6180	SM490YA	
縦桁SPL	PL	200 ＊ 9	480		6.782	32	217	SM490A	
縦桁SPL	PL	80 ＊ 12	480		3.617	64	232	SM490A	
縦桁SPL	PL	180 ＊ 9	275		3.497	32	112	SM490A	
高欄端柱RIB	PL	80 ＊ 9	100		0.396	8	3	SM400A	70%
外STIFF端部	PL	86 ＊ 9	374		2.272	2	5	SM400A	
外STIFF	PL	86 ＊ 9	374		2.272	42	95	SM400A	
外STIFF吊点	PL	137 ＊ 9	374		2.896	40	116	SM400A	80%
外STIFF吊点	PL	70 ＊ 9	41		0.203	40	8	SM400A	
外STIFF吊点	PL	80 ＊ 19	475		5.668	40	227	SM490A	
外STIFF端部	PL	86 ＊ 9	378		2.297	2	5	SM400A	
内STIFF支点	PL	256 ＊ 9	278		2.765	6	17	SM400A	55%
内STIFF支点	PL	86 ＊ 9	87		0.529	6	3	SM400A	
内STIFF支点	PL	230 ＊ 9	266		3.674	6	22	SM400A	85%
内STIFF中間	PL	206 ＊ 9	278		2.428	78	189	SM400A	60%
内STIFF中間	PL	86 ＊ 9	87		0.529	78	41	SM400A	
内STIFF中間	PL	230 ＊ 9	216		2.983	78	233	SM400A	85%
内STIFF支点43	PL	256 ＊ 9	281		2.795	2	6	SM400A	55%
内STIFF支点43	PL	86 ＊ 9	88		0.535	2	1	SM400A	
内STIFF支点43	PL	230 ＊ 9	266		3.674	2	7	SM400A	85%
上沓A1	PL	193 ＊ 32	320		10.860	2	22	SM400A	70%
上沓A1	PL	110 ＊ 12	110		0.912	4	4	SM400A	80%
上沓A1	PL	70 ＊ 12	74		0.415	8	3	SM400A	85%
上沓A2	PL	205 ＊ 32	320		9.887	2	20	SM400A	60%
上沓A2	PL	90 ＊ 12	90		0.610	4	2	SM400A	80%
上沓A2	PL	49 ＊ 12	74		0.307	4	1	SM400A	90%
上沓A2	PL	75 ＊ 12	74		0.418	4	2	SM400A	80%
下沓A1 Z	PL	310 ＊ 25	340		20.685	2	41	SM400A	
下沓A1 Z	PL	145 ＊ 25	300		5.976	4	24	SM400A	70%
下沓A1 Z	PL	80 ＊ 12	80		0.482	8	4	SM400A	80%
下沓A2 Z	PL	310 ＊ 25	400		24.335	2	49	SM400A	
下沓A2 Z	PL	135 ＊ 25	360		6.676	4	27	SM400A	70%
下沓A2 Z	PL	80 ＊ 12	80		0.482	8	4	SM400A	80%
						Σ＝	9093	kg	
					1	＊Σ＝	9093	kg	

使用箇所	種 別	断面・寸法	長 さ	単位質量	1個分質量	数 量	質 量	材質（備考）	NET
	＜横 桁＞								
横桁	H	100*100*6*8	1780	16.9	30.082	39	1173	SM400A	
横桁RIB	PL	52 * 6	84		0.206	234	48	SM400A	
横桁FLG	PL	125 * 9	1780		15.720	8	126	SM400A	
横桁WEB	PL	82 * 9	1780		10.312	3	31	SM400A	
横桁WEB 43	PL	83 * 9	1780		10.438	1	10	SM400A	
横桁RIB	PL	53 * 6	85		0.212	18	4	SM400A	
横桁RIB 43	PL	53 * 6	91		0.227	6	1	SM400A	
横桁下面GUSS	PL	230 * 9	450		5.484	4	22	SS400	75%
横桁下面GUSS	PL	305 * 9	495		10.666	4	43	SS400	
横桁下面GUSS	PL	180 * 9	230		2.340	4	9	SS400	80%
横桁下面GUSS	PL	310 * 9	560		10.425	4	42	SS400	85%
横桁下面GUSS	PL	180 * 9	230		2.340	4	9	SS400	80%
固定装置GUSS Z	PL	650 * 22	750		63.143	4	253	SM400A	75%
固定装置GUSS Z	PL	280 * 12	360		9.495	4	38	SM400A	
横桁下面GUSS	PL	180 * 9	230		2.340	32	75	SS400	80%
横桁下面GUSS	PL	270 * 9	500		9.538	30	286	SS400	
横桁下面GUSS	PL	305 * 9	470		10.128	2	20	SM400A	
横桁下面GUSS	PL	450 * 9	495		13.377	2	27	SM400A	85%
横桁下面GUSS	PL	460 * 9	625		20.312	2	41	SM400A	
横桁下面GUSS	PL	460 * 9	565		15.608	2	31	SM400A	85%
横桁下面GUSS	PL	375 * 9	500		13.247	14	185	SM400A	
根太受 1	PL	110 * 6	141		0.694	6	4	SM400A	95%
根太受 1	PL	123 * 6	168		0.973	3	3	SM400A	
根太受 2	PL	90 * 6	135		0.572	180	103	SM400A	
根太受 2	PL	123 * 6	168		0.973	90	88	SM400A	
根太受 3	PL	240 * 6	135		1.373	54	74	SM400A	90%
根太受 3	PL	123 * 6	220		1.275	27	34	SM400A	
根太受 3	PL	44 * 6	123		0.255	54	14	SM400A	
根太受 4	PL	247 * 6	135		1.492	12	18	SM400A	95%
根太受 4	PL	123 * 6	220		1.275	6	8	SM400A	
根太受 4	PL	44 * 6	123		0.255	12	3	SM400A	
根太受 5	PL	110 * 6	153		0.713	6	4	SM400A	90%
根太受 5	PL	123 * 6	168		0.973	3	3	SM400A	
						Σ＝	2830	kg	
					1	*Σ＝	2830	kg	
	＜横 構＞								
横構	L	90*90*10	1082	13.3	14.391	4	58	SS400	
横構	L	90*90*10	1099	13.3	14.617	4	58	SS400	
横構	L	90*90*10	1394	13.3	18.540	4	74	SS400	
横構	L	90*90*10	1394	13.3	18.540	4	74	SS400	
横構	L	90*90*10	1379	13.3	18.341	4	73	SS400	
横構	L	90*90*10	1379	13.3	18.341	4	73	SS400	
横構	L	90*90*10	1394	13.3	18.540	60	1112	SS400	
						Σ＝	1522	kg	
					1	*Σ＝	1522	kg	

使用箇所	種 別	断面・寸法	長 さ	単位質量	1個分質量	数 量	質 量	材質（備考）	NET
	＜塔 柱＞								
塔柱	PIPE	φ355.6*9	5685	76.9	437.177	2	874	STK400	
梁FLG	PL	200 ＊ 12	945		17.804	2	36	SM400A	
梁WEB	PL	376 ＊ 9	1008		26.777	2	54	SM400A	
梁FLG	PL	200 ＊ 12	1041		19.612	2	39	SM400A	
梁SPL	PL	200 ＊ 9	440		6.217	2	12	SS400	
梁SPL	PL	80 ＊ 12	440		3.316	4	13	SS400	
梁SPL	PL	180 ＊ 9	275		3.497	2	7	SS400	
塔柱上	PL	400 ＊ 25	400		25.120	2	50	SM400A	80%
塔柱上	PL	35 ＊ 25	35		0.192	16	3	SM400A	80%
塔柱上	PL	338 ＊ 16	414		15.818	2	32	SM400A	90%
塔柱上	PL	161 ＊ 16	376		7.603	4	30	SM400A	
塔柱上	PL	338 ＊ 19	342		13.793	2	28	SM400A	80%
塔柱下	PL	430 ＊ 50	660		89.113	2	178	SM490C	80%
塔柱下	PL	180 ＊ 16	180		3.256	4	13	SM490A	80%
塔柱下	PL	175 ＊ 19	400		8.352	4	33	SM400A	80%
塔柱下	PL	144 ＊ 12	338		3.668	4	15	SM400A	80%
塔柱下	PL	110 ＊ 16	115		1.271	4	5	SM400A	80%
塔柱下	PL	110 ＊ 16	130		1.347	4	5	SM400A	75%
塔柱下	PL	80 ＊ 16	150		1.206	2	2	SM400A	80%
塔柱下	PL	80 ＊ 16	160		1.286	2	3	SM400A	80%
下沓 Z	PL	400 ＊ 36	440		49.738	2	99	SM490B	
下沓 Z	PL	234 ＊ 36	400		18.516	4	74	SM490B	70%
下沓 Z	PL	180 ＊ 16	180		3.256	4	13	SM490A	80%
下沓 Z	PL	100 ＊ 16	125		1.256	8	10	SM400A	80%
						Σ＝	1628	kg	
					2	＊Σ＝	3256	kg	

	＜サドル＞								
P1 Z	PL	155 ＊ 36	470		15.441	2	31	SM490B	75%
P1 Z	PL	125 ＊ 22	135		2.477	4	10	SM490A	85%
P1 Z	PL	155 ＊ 22	135		3.072	4	12	SM490A	85%
P1 Z	PL	380 ＊ 25	380		22.671	2	45	SM490A	80%
P2 Z	PL	165 ＊ 36	440		16.413	2	33	SM490B	80%
P2 Z	PL	145 ＊ 22	135		2.874	4	11	SM490A	85%
P2 Z	PL	165 ＊ 22	135		3.270	4	13	SM490A	85%
P2 Z	PL	380 ＊ 25	380		22.671	2	45	SM490A	80%
						Σ＝	200	kg	
					1	＊Σ＝	200	kg	

使用箇所	種 別	断面・寸法	長 さ	単位質量	1個分質量	数 量	質 量	材質（備考）	NET
	＜高 欄＞								
親柱	□	100*100*4.5	1285	13.1	16.834	4	67	STKR400	
親柱	PL	100 ＊ 6	100		0.471	4	2	SS400	
親柱	PL	170 ＊ 9	230		2.762	4	11	SS400	
端柱	□	150*150*6	1285	26.4	33.924	4	136	STKR400	
端柱	PL	150 ＊ 6	150		1.060	4	4	SS400	
端柱	PL	170 ＊ 9	280		3.363	4	13	SS400	
端柱	□	75*75*4.5	144	9.55	1.375	20	28	STKR400	
端柱	PL	75 ＊ 6	75		0.265	20	5	SS400	
端柱	PL	60 ＊ 6	65		0.184	40	7	SS400	
端柱支材	□	75*75*4.5	1086	9.55	10.371	2	21	STKR400	
端柱支材	□	75*75*4.5	1294	9.55	12.358	2	25	STKR400	
端柱支材	PL	140 ＊ 9	150		1.484	4	6	SS400	
端柱支材	PL	160 ＊ 9	270		3.052	4	12	SS400	
中間柱	□	100*100*4.5	1285	13.1	16.834	82	1380	STKR400	
中間柱	PL	100 ＊ 6	100		0.471	82	39	SS400	
中間柱	PL	160 ＊ 9	230		2.600	82	213	SS400	
金具	L	75*75*6	80	6.85	0.548	164	90	SS400	
金具 Z	FB	32 ＊ 4.5	70		0.079	164	13	SS400	
金具	L	65*65*6	70	5.91	0.414	656	271	SS400	
金具 Z	FB	32 ＊ 4.5	60		0.068	656	44	SS400	
						Σ＝	2387	kg	
					1	＊Σ＝	2387	kg	
	＜伸縮装置＞								
金具 Z	FB	75 ＊ 9	1780		9.432	1	9	SS400	
金具 Z	FB	50 ＊ 9	1780		6.288	1	6	SS400	
金具 Z	FB	65 ＊ 6	1780		5.449	1	5	SS400	
金具 Z	DB	D10	100	0.56	0.056	6	0	SD345	
金具 Z	DB	D10	1700	0.56	0.952	1	1	SD345	
						Σ＝	21	kg	
					2	＊Σ＝	42	kg	

加工重量合計 19330 kg

1.2 汎用ボルト類

（１）ボルト数量総括表（本数）

材質		寸法	本数	備考
HTB	F8T	M22*75	408	溶融亜鉛めっき品
		M22*65	228	溶融亜鉛めっき品
		M22*60	336	溶融亜鉛めっき品
		M20*70	96	溶融亜鉛めっき品
		M20*65	144	溶融亜鉛めっき品
		M16*65	24	溶融亜鉛めっき品
		M16*55	184	溶融亜鉛めっき品
		M16*50	772	溶融亜鉛めっき品
BN	強度4.6	M16(2-W,1-SW)*65	20	溶融亜鉛めっき品
		M16(2-W,1-SW)*55	360	溶融亜鉛めっき品
		M12(2-W,1-SW)*160	234	溶融亜鉛めっき品
		M12(2-W,1-SW)*150	12	溶融亜鉛めっき品
BOLT	強度8.8	M20(1-W,1-SW)*65	32	溶融亜鉛めっき品
総合計			2850	

（２）汎用ボルト類明細

全て溶融亜鉛めっき品

使用箇所		種 別	断面・寸法	長 さ	単位質量	1個分質量	数 量	質 量	材質（備考）	NET
		＜ボルト類＞		（製品に付属のボルトは除く）						
縦桁USPL	Z	HTB	M22	75		0.570	192	109	F8T	
縦桁LSPL	Z	HTB	M22	75		0.570	192	109	F8T	
縦桁WSPL	Z	HTB	M20	65		0.398	128	51	F8T	
縦桁GUSS支点	Z	HTB	M16	50		0.217	48	10	F8T	
縦桁GUSS中間	Z	HTB	M16	50		0.217	312	68	F8T	
横桁GUSS支点	Z	HTB	M16	55		0.225	24	5	F8T	
横桁GUSS支点	Z	HTB	M16	50		0.217	24	5	F8T	
横桁GUSS支点	Z	HTB	M20	70		0.410	48	20	F8T	
横桁GUSS支点	Z	HTB	M16	65		0.241	24	6	F8T	
横桁GUSS中間	Z	HTB	M22	65		0.540	228	123	F8T	
横桁GUSS中間	Z	HTB	M16	50		0.217	228	49	F8T	
横桁GUSS中間	Z	HTB	M16	55		0.225	160	36	F8T	
横桁GUSS中間	Z	HTB	M16	50		0.217	160	35	F8T	
根太受	Z	BN	M12(2-W,1-SW)	160		0.186	234	44	強度4.6	
横構	Z	HTB	M22	60		0.525	336	176	F8T	
横構	Z	HTB	M22	75		0.570	24	14	F8T	
塔柱USPL	Z	HTB	M20	70		0.410	24	10	F8T	
塔柱LSPL	Z	HTB	M20	70		0.410	24	10	F8T	
塔柱WSPL	Z	HTB	M20	65		0.398	16	6	F8T	
サドル	Z	BOLT	M20(1-W,1-SW)	65		0.256	32	8	強度8.8	
高欄取付	Z	BN	M16(2-W,1-SW)	55		0.183	360	66	強度4.6	
手摺取付	Z	BN	M16(2-W,1-SW)	65		0.199	20	4	強度4.6	
伸縮装置	Z	BN	M12(2-W,1-SW)	150		0.178	12	2	強度4.6	
							Σ＝	966	kg	
						1	＊Σ＝	966	kg	

1.3 加工購入品

（質量は参考値）

使用箇所	仕　　様	材質	単位質量	数 量	質　量	備　考
	＜ワイヤー、支承関連＞					
主索 ｹｰﾌﾞﾙ	φ56 ｽﾊﾟｲﾗﾙﾛｰﾌﾟ 1x127 ST1570 L= 61.567m 両端ﾜｲﾔｰｿｹｯﾄ400*192*308(S35CN)付		15.7 (kg/m)	2	1933	ﾌﾟﾚﾃﾝｼｮﾝ加工・ﾏｰｷﾝｸﾞ加工・溶融亜鉛めっき
調整 ﾛｯﾄﾞ	M76x1340 (2-1種ﾅｯﾄ,4-3種ﾅｯﾄ, 2-座金(14H)付)	S45CN	57.7	8	462	溶融亜鉛めっき
調整 ﾌﾞﾛｯｸ	420x195x250	S45CN	112	4	448	溶融亜鉛めっき
吊索 ｹｰﾌﾞﾙ	φ12.5 ｽﾄﾗﾝﾄﾞﾛｰﾌﾟ 7x7 ST1670 La= 2.643m ｱｲｴﾝﾄﾞｸﾗﾝﾌﾟ,ﾈｼﾞｴﾝﾄﾞｸﾗﾝﾌﾟM22(S25CN)付		0.630 (kg/m)	32	96	ﾌﾟﾚﾃﾝｼｮﾝ加工 溶融亜鉛めっき
吊索 ﾛｯﾄﾞ	ｱｲﾎﾞﾙﾄ M22 La=425mm	S25CN	1.3	8	10	溶融亜鉛めっき
吊索 ｼﾞｮｲﾝﾄ	ﾀｰﾝﾊﾞｯｸﾙ M22 L=330mm 割枠式 2-3種ﾅｯﾄ付	SS400相当	1.68	40	67	溶融亜鉛めっき
吊索 ﾛｯﾄﾞ	ﾌｫｰｸﾎﾞﾙﾄ M22 L=265mm	S25CN	1.2	40	48	溶融亜鉛めっき
吊索ﾋﾟﾝ A	BOLT M24x105 (強度8.8) 1-3種ﾅｯﾄ(4T),2-座金(10H),1-割りﾋﾟﾝφ5x45(SUS)付		0.626	40	25	溶融亜鉛めっき
吊索ﾋﾟﾝ B	BOLT M24x 90 (強度8.8) 1-3種ﾅｯﾄ(4T),2-座金(10H),1-割りﾋﾟﾝφ5x45(SUS)付		0.573	40	23	溶融亜鉛めっき
ｹｰﾌﾞﾙ ﾊﾞﾝﾄﾞ	226x240x27(2枚組み) 6-BN M22x100 (強度8.8,2-座金,1-ばね座金付)	SS400相当	19.2	40	768	溶融亜鉛めっき
手摺索	φ18 ｽﾊﾟｲﾗﾙﾛｰﾌﾟ 1x19 ST1470 La= 55.083m 両端ﾈｼﾞｴﾝﾄﾞｸﾗﾝﾌﾟM18(S25CN)付		1.59 (kg/m)	2	175	ﾌﾟﾚﾃﾝｼｮﾝ加工 溶融亜鉛めっき
手摺索	φ12 ｶﾞｰﾄﾞﾛｰﾌﾟ 3x7 G/O La= 55.083m 両端ﾈｼﾞｴﾝﾄﾞｸﾗﾝﾌﾟM18(S25CN)付		0.489 (kg/m)	8	215	ﾌﾟﾚﾃﾝｼｮﾝ加工 溶融亜鉛めっき
手摺索 ｼﾞｮｲﾝﾄ	ﾀｰﾝﾊﾞｯｸﾙ M18 L=280mm パイプ式 2-3種ﾅｯﾄ付	SS400相当	0.701	20	14	溶融亜鉛めっき
手摺索 ﾛｯﾄﾞ	ｱｲﾎﾞﾙﾄ M18 L=195mm	S25CN	0.5	20	10	溶融亜鉛めっき
手摺索 ｸﾞﾘｯﾌﾟ	ﾜｲﾔｸﾞﾘｯﾌﾟ JIS-F形 呼び18(M14) 2-1種ﾅｯﾄ,2-ばね座金付	SS400相当	0.45	164	74	溶融亜鉛めっき
手摺索 ｸﾞﾘｯﾌﾟ	ﾜｲﾔｸﾞﾘｯﾌﾟ JIS-F形 呼び12(M12) 2-1種ﾅｯﾄ,2-ばね座金付	SS400相当	0.21	656	138	溶融亜鉛めっき
サドル P1用	180x(530)x55(2枚組) 6-BN M22x170 (強度8.8,2-座金,1-ばね座金付)	SCW480	82	2	164	サドル組立後、 溶融亜鉛めっき
サドル P2用	180x(490)x55(2枚組) 6-BN M22x170 (強度8.8,2-座金,1-ばね座金付)	SCW480	76	2	152	サドル組立後、 溶融亜鉛めっき
縦桁A1 支承ﾋﾟﾝ	PIN φ54(M42)x245 2-3種ﾅｯﾄ(SS400),2-座金(SS400),2-割りﾋﾟﾝφ8x71(SUS)付	S45CN	5.6	2	11	溶融亜鉛めっき
縦桁A2 支承ﾋﾟﾝ	PIN φ43(M33)x215 2-3種ﾅｯﾄ(4T),2-座金(SS400),2-割りﾋﾟﾝφ6.3x56(SUS)付	S45CN	3.0	2	6	溶融亜鉛めっき
縦桁支承 ｱﾝｶｰ	ANC-BOLT DB D29(M27)x485 1-1種ﾅｯﾄ,1-3種ﾅｯﾄ,1-座金付	SD345	2.78	16	44	溶融亜鉛めっき
塔柱 支承ﾋﾟﾝ	PIN φ100(M64)x370 2-3種ﾅｯﾄ(SS400),2-座金(SS400),2-割りﾋﾟﾝφ10x100(SUS)付	S45CN	22.4	4	89	溶融亜鉛めっき
塔支承 ｱﾝｶｰ	ANC-BOLT DB D29(M27)x495 1-1種ﾅｯﾄ,1-3種ﾅｯﾄ,1-座金付	SD345	2.83	16	45	溶融亜鉛めっき

使用箇所	仕　　様	材質	単位質量	数 量	質　量	備　考
主索 ｱﾝｶｰﾋﾟﾝ	PIN　φ125(M90)x500 2-3種ﾅｯﾄ(SS400),2-座金(SS400),2-FILL PL,2-割りﾋﾟﾝφ10x125(SUS)付	S45CN	53.6	4	214	溶融亜鉛めっき
緩衝ﾋﾟﾝ	ANC-BOLT　φ70(M68)x1050 1-1種ﾅｯﾄ(SS400),1-座金(SS400),ｽﾍﾟｰｻｰｺﾞﾑ,割りﾋﾟﾝ付	S45CN	37.6	4	150	溶融亜鉛めっき
	＜アルミ根太材関連＞					
床根太 A	ｱﾙﾐ異形押出し形材□ 120×120×4t L=　2.445m	A6N01-T5	7.223 (kg/m)	3	53	
床根太 B	ｱﾙﾐ異形押出し形材□ 120×120×4t L=　4.040m	A6N01-T5	7.223 (kg/m)	3	88	
床根太 C	ｱﾙﾐ異形押出し形材□ 120×120×4t L=　5.390m	A6N01-T5	7.223 (kg/m)	24	934	
床根太 D	ｱﾙﾐ異形押出し形材□ 120×120×4t L=　4.057m	A6N01-T5	7.223 (kg/m)	3	88	
床根太 E	ｱﾙﾐ異形押出し形材□ 120×120×4t L=　2.458m	A6N01-T5	7.223 (kg/m)	3	53	
	＜木床版関連＞				比重0.4で計算	
木床版 A	185x40x1880 段付加工、座グリ加工	杉一等材	5.29	1	5	ｲﾝｻｲｼﾞﾝｸﾞ加工 ACQ加圧防腐処理
木床版 B	200x40x1880	杉一等材	6.02	20	120	ｲﾝｻｲｼﾞﾝｸﾞ加工 ACQ加圧防腐処理
木床版 C	185x40x1880	杉一等材	5.56	267	1486	ｲﾝｻｲｼﾞﾝｸﾞ加工 ACQ加圧防腐処理
木床版 D	200x40x1880 斜切り加工	杉一等材	6.02	1	6	ｲﾝｻｲｼﾞﾝｸﾞ加工 ACQ加圧防腐処理
木床版 E	185x40x1880 段付加工、座グリ加工	杉一等材	5.29	1	5	ｲﾝｻｲｼﾞﾝｸﾞ加工 ACQ加圧防腐処理
木床版 固定ﾋﾞｽ	ﾄﾞﾘﾙﾈｼﾞ　φ5x70	SUS304	--	1488	—	
	＜高欄親柱関連＞					
固定用 ｱﾝｶｰBT	打ち込みアンカー M16x100	SS400相当	--	16	—	溶融亜鉛めっき
	＜伸縮装置関連＞					
伸縮装置 ｺﾞﾑ	突合せ型ｺﾞﾑｼﾞｮｲﾝﾄ　(YM-P型) 許容伸縮量50mm　L=　1.780m	ｺﾞﾑ	--	2	—	
伸縮装置 ｱﾝｶｰBT	差し筋アンカー（打ち込み式） D10x450（切断して使用）	SS400相当	--	12	—	
		加工購入品参考重量		Σ＝	8219	kg

1.4 塗装面積計算

（1）総　括　表

(m2)

部　材	一般部	高力ボルト接合面		原板ショット プライマー
	C5系	(J系)		
縦　桁	199.20	17.84		39.13
横　桁	70.18	8.24		44.45
横　構	38.74	2.51		0.00
塔　柱	33.84	1.66		15.92
高　欄	64.87	0.00		9.69
合　　計	406.83	30.25		109.19

工程内訳

○：施工する
×：施工しない

工　程		塗料または素地調整程度	標準使用量	一般部	高力ボルト接合面	
			(kg/m2)	C5系	(J系)	
前処理 製鋼ﾒｰｶｰ	素地調整	ブラスト処理　ISO Sa2.5		○	○	形鋼類は除く
	ﾌﾟﾗｲﾏｰ	無機ｼﾞﾝｸﾘｯﾁﾌﾟﾗｲﾏｰ	0.160	○	○	形鋼類は除く
工場塗装	2次素地調整	ブラスト処理　ISO Sa2.5		○	○	
	防食下地	無機ｼﾞﾝｸﾘｯﾁﾍﾟｲﾝﾄ	0.600	○	○	
	ミストコート	ｴﾎﾟｷｼ樹脂塗料下塗(ﾐｽﾄｺｰﾄ)	0.160	○	×	
	下塗り	厚膜形ｴﾎﾟｷｼ樹脂塗料下塗	0.540	○	×	
	中塗り	ふっ素樹脂塗料用中塗	0.170	○	×	
	上塗り	ふっ素樹脂塗料上塗	0.140	○	×	

（２）塗装面積明細

	＜縦　桁＞											
種別	幅　長さ	摘要	面数	面数	面数	面数	個数	ﾈｯﾄ	塗装面積	塗装面積	塗装面積	原板下処理
			(C5)	(J)		原板			(C5)	(J)		
H400*200	1584 x 4475	縦桁	1				4		28.35			
H400*200	1584 x 6750	縦桁	1				14		149.69			
PL	200 x 480	縦桁SPL	2			2	32		6.14			6.14
当り面	200 x 480	縦桁	-2	2			32		-6.14	6.14		
PL	80 x 480	縦桁SPL	2			2	64		4.92			4.92
当り面	80 x 480	縦桁	-2	2			64		-4.92	4.92		
PL	180 x 275	縦桁SPL	2			2	32		3.17			3.17
当り面	180 x 275	縦桁	-2	2			32		-3.17	3.17		
当り面	60 x 450	横桁下面GUSS	-1	1			4		-0.11	0.11		
当り面	80 x 495	横桁下面GUSS	-1	1			4		-0.16	0.16		
当り面	60 x 230	横桁下面GUSS	-1	1			4		-0.06	0.06		
当り面	80 x 510	横桁下面GUSS	-1	1			4		-0.16	0.16		
当り面	60 x 230	横桁下面GUSS	-1	1			4		-0.06	0.06		
当り面	200 x 500	横桁下面GUSS	-1	1			4		-0.40	0.40		
当り面	60 x 230	横桁下面GUSS	-1	1			32		-0.44	0.44		
当り面	80 x 500	横桁下面GUSS	-1	1			30		-1.20	1.20		
PL	80 x 100	高欄端柱RIB	2			2	8	70	0.09			0.09
PL	86 x 374	外STIFF端部	2			2	2		0.13			0.13
PL	86 x 374	外STIFF	2			2	42		2.70			2.70
PL	137 x 374	外STIFF吊点	2			2	40	80	3.28			3.28
PL	70 x 41	外STIFF吊点	2			2	40		0.23			0.23
PL	80 x 475	外STIFF吊点	2			2	40		3.04			3.04
PL	86 x 378	外STIFF端部	2			2	2		0.13			0.13
PL	256 x 278	内STIFF支点	2			2	6	55	0.47			0.47
PL	86 x 87	内STIFF支点	2			2	6		0.09			0.09
PL	230 x 266	内STIFF支点	2			2	6	85	0.62			0.62
当り面	125 x 160	横桁上FLG	-1	1			6		-0.12	0.12		
PL	206 x 278	内STIFF中間	2			2	78	60	5.36			5.36
PL	86 x 87	内STIFF中間	2			2	78		1.17			1.17
PL	230 x 216	内STIFF中間	2			2	78	85	6.59			6.59
当り面	100 x 110	横桁上FLG	-1	1			78		-0.86	0.86		
PL	256 x 281	内STIFF支点43	2			2	2	55	0.16			0.16
PL	86 x 88	内STIFF支点43	2			2	2		0.03			0.03
PL	230 x 266	内STIFF支点43	2			2	2	85	0.21			0.21
当り面	125 x 160	横桁上FLG	-1	1			2		-0.04	0.04		
PL	193 x 320	上沓A1	2			2	2	70	0.17			0.17
PL	110 x 110	上沓A1	0			2	4	80				0.08
PL	70 x 74	上沓A1	2			2	8	85	0.07			0.07
PL	205 x 320	上沓A2	2			2	2	60	0.16			0.16
PL	90 x 90	上沓A2	0			2	4	80				0.05

種別	幅	長さ	摘要	面数	面数	面数	面数	個数	ﾈｯﾄ	塗装面積	塗装面積	塗装面積	原板下処理
PL	49 x	74	上沓A2	2			2	4	90	0.03			0.03
PL	75 x	74	上沓A2	2			2	4	80	0.04			0.04
									小計	199.20	17.84	0.00	39.13
								1	*小計	199.20	17.84	0.00	39.13
								縦桁合計		199.20	17.84	0.00	39.13

	＜横　桁＞												
種別	幅	長さ	摘要	面数	面数	面数	面数	個数	ﾈｯﾄ	塗装面積	塗装面積	塗装面積	原板下処理
				(C5)	(J)		原板			(C5)	(J)		
H100*100	588 x	1780	横桁	1				39		40.82			
当り面	100 x	110	縦桁STIFF	-1	1			78		-0.86	0.86		
PL	52 x	84	横桁RIB	2			2	234		2.04			2.04
PL	125 x	1780	横桁FLG	2			2	8		3.56			3.56
当り面	125 x	160	縦桁STIFF	-1	1			8		-0.16	0.16		
PL	82 x	1780	横桁WEB	2			2	3		0.88			0.88
PL	83 x	1780	横桁WEB 43	2			2	1		0.30			0.30
PL	53 x	85	横桁RIB	2			2	18		0.16			0.16
PL	53 x	91	横桁RIB 43	2			2	6		0.06			0.06
PL	230 x	450	横桁下面GUSS	2			2	4	75	0.62			0.62
当り面	125 x	160	横桁下FLG	-2	2			4		-0.16	0.16		
当り面	60 x	450	縦桁下FLG	-1	1			4		-0.11	0.11		
PL	305 x	495	横桁下面GUSS	2			2	4		1.21			1.21
当り面	100 x	215	横桁下FLG	-2	2			4		-0.17	0.17		
当り面	80 x	495	縦桁下FLG	-1	1			4		-0.16	0.16		
当り面	90 x	155	横構	-1	1			8		-0.11	0.11		
PL	180 x	230	横桁下面GUSS	2			2	4	80	0.26			0.26
当り面	100 x	110	横桁下FLG	-2	2			4		-0.09	0.09		
当り面	60 x	230	縦桁下FLG	-1	1			4		-0.06	0.06		
PL	310 x	560	横桁下面GUSS	2			2	4	85	1.18			1.18
当り面	100 x	195	横桁下FLG	-2	2			4		-0.16	0.16		
当り面	80 x	510	縦桁下FLG	-1	1			4		-0.16	0.16		
当り面	90 x	155	横構	-1	1			4		-0.06	0.06		
当り面	90 x	230	横構	-1	1			4		-0.08	0.08		
PL	180 x	230	横桁下面GUSS	2			2	4	80	0.26			0.26
当り面	100 x	110	横桁下FLG	-2	2			4		-0.09	0.09		
当り面	60 x	230	縦桁下FLG	-1	1			4		-0.06	0.06		
PLめっき	650 x	750	固定装置GUSS	0				4	75				
当り面	125 x	180	横桁下FLG	-1	1			4		-0.09	0.09		
当り面	90 x	230	横構	-1	1			8		-0.17	0.17		
PLめっき	280 x	360	固定装置GUSS	0				4					
PL	180 x	230	横桁下面GUSS	2			2	32	80	2.12			2.12
当り面	100 x	110	横桁下FLG	-2	2			32		-0.70	0.70		
当り面	60 x	230	縦桁下FLG	-1	1			32		-0.44	0.44		
PL	270 x	500	横桁下面GUSS	2			2	30		8.10			8.10
当り面	100 x	175	横桁下FLG	-2	2			30		-1.05	1.05		
当り面	80 x	500	縦桁下FLG	-1	1			30		-1.20	1.20		
当り面	90 x	155	横構	-1	1			60		-0.84	0.84		
PL	305 x	470	横桁下面GUSS	2			2	2		0.57			0.57

種別	幅	長さ	摘要	面数	面数	面数	面数	個数	ﾈｯﾄ	塗装面積	塗装面積	塗装面積	原板下処理
合わせ面	105 x	470	横桁下FLG	-2				2		-0.20			
当り面	90 x	155	横構	-1	1			4		-0.06	0.06		
PL	450 x	495	横桁下面GUSS	2			2	2	85	0.76			0.76
合わせ面	100 x	410	横桁下FLG	-2				2		-0.16			
当り面	90 x	155	横構	-1	1			8		-0.11	0.11		
PL	460 x	625	横桁下面GUSS	2			2	2		1.15			1.15
合わせ面	100 x	455	横桁下FLG	-2				2		-0.18			
当り面	90 x	230	横構	-1	1			8		-0.17	0.17		
PL	460 x	565	横桁下面GUSS	2			2	2	85	0.88			0.88
合わせ面	100 x	410	横桁下FLG	-2				2		-0.16			
当り面	90 x	230	横構	-1	1			4		-0.08	0.08		
当り面	90 x	155	横構	-1	1			4		-0.06	0.06		
PL	375 x	500	横桁下面GUSS	2			2	14		5.25			5.25
合わせ面	100 x	375	横桁下FLG	-2				14		-1.05			
当り面	90 x	155	横構	-1	1			56		-0.78	0.78		
PL	110 x	141	根太受 1	2			2	6	95	0.18			0.18
控除	50 x	80	根太受 1	-1				6		-0.02			
PL	123 x	168	根太受 1	1			2	3		0.06			0.12
控除	80 x	123	根太受 1	-1				3		-0.03			
PL	90 x	135	根太受 2	2			2	180		4.37			4.37
控除	50 x	80	根太受 2	-1				180		-0.72			
PL	123 x	168	根太受 2	1			2	90		1.86			3.72
控除	80 x	123	根太受 2	-1				90		-0.89			
PL	240 x	135	根太受 3	2			2	54	90	3.15			3.15
控除	50 x	87	根太受 3	-1				54		-0.23			
PL	123 x	220	根太受 3	2			2	27		1.46			1.46
控除	87 x	123	根太受 3	-2				27		-0.58			
PL	44 x	123	根太受 3	1			2	54		0.29			0.58
PL	247 x	135	根太受 4	2			2	12	95	0.76			0.76
控除	50 x	112	根太受 4	-1				12		-0.07			
PL	123 x	220	根太受 4	2			2	6		0.32			0.32
控除	112 x	123	根太受 4	-2				6		-0.17			
PL	44 x	123	根太受 4	1			2	12		0.06			0.13
PL	110 x	153	根太受 5	2			2	6	90	0.18			0.18
控除	50 x	80	根太受 5	-1				6		-0.02			
PL	123 x	168	根太受 5	1			2	3		0.06			0.12
控除	80 x	123	根太受 5	-1				3		-0.03			
									小計	70.18	8.24	0.00	44.45
								1	*小計	70.18	8.24	0.00	44.45
								横桁合計		70.18	8.24	0.00	44.45
	＜横　　構＞												
種別	幅	長さ	摘要	面数	面数	面数	面数	個数	ﾈｯﾄ	塗装面積	塗装面積	塗装面積	原板下処理
				(C5)	(J)		原板			(C5)	(J)		
L90*90	360 x	1082	横構	1				4		1.56			
当り面	90 x	155	横桁下面GUSS	-1	1			8		-0.11	0.11		
L90*90	360 x	1099	横構	1				4		1.58			

種別	幅	長さ	摘要	面数	面数	面数	面数	個数	ﾈｯﾄ	塗装面積	塗装面積	塗装面積	原板下処理
当り面	90 x	155	横桁下面GUSS	-1	1			8		-0.11	0.11		
L90*90	360 x	1394	横構	1				4		2.01			
当り面	90 x	155	横桁下面GUSS	-1	1			8		-0.11	0.11		
L90*90	360 x	1394	横構	1				4		2.01			
当り面	90 x	230	横桁下面GUSS	-1	1			8		-0.17	0.17		
L90*90	360 x	1379	横構	1				4		1.99			
当り面	90 x	230	横桁下面GUSS	-1	1			8		-0.17	0.17		
L90*90	360 x	1379	横構	1				4		1.99			
当り面	90 x	230	横桁下面GUSS	-1	1			8		-0.17	0.17		
L90*90	360 x	1394	横構	1				60		30.11			
当り面	90 x	155	横桁下面GUSS	-1	1			120		-1.67	1.67		
									小計	38.74	2.51	0.00	0.00
								1	*小計	38.74	2.51	0.00	0.00
								横構合計		38.74	2.51	0.00	0.00

	＜塔　　柱＞												
種別	幅	長さ	摘要	面数	面数	面数	面数	個数	ﾈｯﾄ	塗装面積	塗装面積	塗装面積	原板下処理
				(C5)	(J)		原板			(C5)	(J)		
PIPEφ355.6	1117 x	5685	塔柱	1				2		12.70			
PL	200 x	945	梁FLG	2			2	2		0.76			0.76
PL	376 x	1008	梁WEB	2			2	2		1.52			1.52
PL	200 x	1041	梁FLG	2			2	2		0.83			0.83
PL	200 x	440	梁SPL	2			2	2		0.35			0.35
当り面	200 x	440	梁	-2	2			2		-0.35	0.35		
PL	80 x	440	梁SPL	2			2	4		0.28			0.28
当り面	80 x	440	梁	-2	2			4		-0.28	0.28		
PL	180 x	275	梁SPL	2			2	2		0.20			0.20
当り面	180 x	275	梁	-2	2			2		-0.20	0.20		
PL	400 x	400	塔柱上	1			2	2	80	0.26			0.51
PL	35 x	35	塔柱上	0			2	16	80				0.03
PL	338 x	414	塔柱上	0			2	2	90				0.50
PL	161 x	376	塔柱上	0			2	4					0.48
PL	338 x	342	塔柱上	0			2	2	80				0.37
PL	430 x	660	塔柱下	2			2	2	80	0.91			0.91
控除	356 x	370	塔柱下	-2				2		-0.53			
PL	180 x	180	塔柱下	0			2	4	80				0.21
PL	175 x	400	塔柱下	1			2	4	80	0.22			0.45
PL	144 x	338	塔柱下	0			2	4	80				0.31
PL	110 x	115	塔柱下	2			2	4	80	0.08			0.08
PL	110 x	130	塔柱下	2			2	4	75	0.09			0.09

種別	幅	長さ	摘要	面数	面数	面数	面数	個数	ﾈｯﾄ	塗装面積	塗装面積	塗装面積	原板下処理
PL	80	x 150	塔柱下	2			2	2	80	0.04			0.04
PL	80	x 160	塔柱下	2			2	2	80	0.04			0.04
									小計	16.92	0.83	0.00	7.96
								2	*小計	33.84	1.66	0.00	15.92
								塔柱合計		33.84	1.66	0.00	15.92

	＜高	欄＞											
種別	幅	長さ	摘要	面数	面数	面数	面数	個数	ﾈｯﾄ	塗装面積	塗装面積	塗装面積	原板下処理
				(C5)	(J)		原板			(C5)	(J)		
□100*100	400	x 1285	親柱	1				4		2.06			
PL	100	x 100	親柱	1			2	4		0.04			0.08
PL	170	x 230	親柱	2			2	4		0.31			0.31
控除	100	x 100	親柱	-1				4		-0.04			
□150*150	600	x 1285	端柱	1				4		3.08			
PL	150	x 150	端柱	1			2	4		0.09			0.18
PL	170	x 280	端柱	2			2	4		0.38			0.38
控除	150	x 150	端柱	-1				4		-0.09			
□75*75	300	x 144	端柱	1				20		0.86			
PL	75	x 75	端柱	1			2	20		0.11			0.23
PL	60	x 65	端柱	2			2	40		0.31			0.31
控除	75	x 75	端柱	-1				20		-0.11			
□75*75	300	x 1086	端柱支材	1				2		0.65			
□75*75	300	x 1294	端柱支材	1				2		0.78			
PL	140	x 150	端柱支材	0			2	4					0.17
控除	75	x 75	端柱支材	-1				4		-0.02			
PL	160	x 270	端柱支材	2			2	4		0.35			0.35
控除	75	x 75	端柱支材	-1				4		-0.02			
□100*100	400	x 1285	中間柱	1				82		42.15			
PL	100	x 100	中間柱	1			2	82		0.82			1.64
PL	160	x 230	中間柱	2			2	82		6.04			6.04
控除	100	x 100	中間柱	-1				82		-0.82			
L75*75	300	x 80	金具	1				164		3.94			
合わせ面	75	x 80	金具	-2				164		-1.97			
L65*65	260	x 70	金具	1				656		11.94			
合わせ面	65	x 70	金具	-2				656		-5.97			
									小計	64.87	0.00	0.00	9.69
								1	*小計	64.87	0.00	0.00	9.69
								高欄合計		64.87	0.00	0.00	9.69
				塗	装	面	積	合	計	406.83	30.25	0.00	109.19

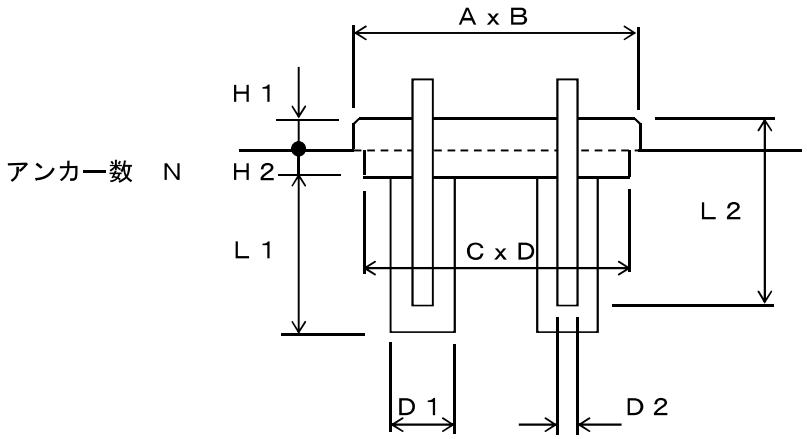
1.5 その他の数量

5-1　溶融亜鉛めっき重量

（加工製品、ボルト類を除く。鋼重計算書のZ印重量で集計。）

板厚6mm以上	HDZ55	1074 kg
板厚3-5mm	HDZ45	57 kg

5-2　無収縮モルタル数量



台座	A	*	B	*	H1	*	1	
座掘り	C	*	D	*	H２	*	1	
ｱﾝｶｰ孔	π/4	*	D１	^2*	L１	*	N	
ｱﾝｶｰ控除	-π/4	*	D２	^2*	L２	*	N	

（１）A1橋台支承

台座	0.410	*	0.440	*	0.030	*	1		=	0.005 m3
座掘り	0.410	*	0.440	*	0.030	*	1		=	0.005
ｱﾝｶｰ孔	π/4	*	0.125	^2*	0.440	*	4		=	0.022
ｱﾝｶｰ控除	-π/4	*	0.029	^2*	0.400	*	4		=	-0.001
								Σ	=	0.031 m3
								2 *Σ	=	0.062 m3

（２）A1橋台主索アンカー根固め

台座	0.500	＊	0.900	＊	0.050	＊	1			=	0.023 m3
座掘り	0.500	＊	0.900	＊	0.030	＊	1			=	0.014 m3
ｱﾝｶｰ控除	-0.028	＊	0.600	＊	0.080	＊	2			=	-0.003 m3
ｱﾝｶｰ控除	-0.022	＊	0.050	＊	0.080	＊	8			=	-0.001 m3
									Σ	=	0.033 m3
								2	＊Σ	=	0.066 m3

（３）P1P2橋脚塔支承

台座	0.500	＊	0.540	＊	0.030	＊	1			=	0.008 m3
座掘り	0.500	＊	0.540	＊	0.030	＊	1			=	0.008
ｱﾝｶｰ孔	π/4	＊	0.125 ^2*		0.440	＊	4			=	0.022
ｱﾝｶｰ控除	-π/4	＊	0.029 ^2*		0.400	＊	4			=	-0.001
									Σ	=	0.037 m3
								4	＊Σ	=	0.148 m3

（４）P1P2橋脚縦桁固定装置

ｱﾝｶｰ孔	π/4	＊	0.150 ^2*		0.797	＊	1			=	0.014 m3
ｱﾝｶｰ控除	-π/4	＊	0.070 ^2*		0.697	＊	1			=	-0.003 m3
									Σ	=	0.011 m3
								4	＊Σ	=	0.044 m3

（５）A2橋台支承

台座	0.410	＊	0.500	＊	0.030	＊	1			=	0.006 m3
座掘り	0.410	＊	0.500	＊	0.030	＊	1			=	0.006
ｱﾝｶｰ孔	π/4	＊	0.125 ^2*		0.440	＊	4			=	0.022
ｱﾝｶｰ控除	-π/4	＊	0.029 ^2*		0.400	＊	4			=	-0.001
									Σ	=	0.033 m3
								2	＊Σ	=	0.066 m3

（６）A2橋台主索アンカー根固め

台座	0.500	＊	0.900	＊	0.050	＊	1			=	0.023 m3
座掘り	0.500	＊	0.900	＊	0.030	＊	1			=	0.014 m3
ｱﾝｶｰ控除	-0.028	＊	0.600	＊	0.080	＊	2			=	-0.003 m3
ｱﾝｶｰ控除	-0.022	＊	0.050	＊	0.080	＊	8			=	-0.001 m3
									Σ	=	0.033 m3
								2	＊Σ	=	0.066 m3

無収縮モルタル合計　0.452 m3

5-3　後打ちコンクリート数量

（１）P1P2橋脚縦桁固定装置（σ28=24N/mm2）

台座	0.400	＊	0.400	＊	0.145	＊	4	＝	0.093 m3

（２）A1A2橋台伸縮装置（σ28=21N/mm2）

A1橋台	0.106（平均）	＊	0.150	＊	1.800	＊	1	＝	0.029 m3
A2橋台	0.121（平均）	＊	0.150	＊	1.800	＊	1	＝	0.033 m3

後打ちコンクリート合計　0.155 m3

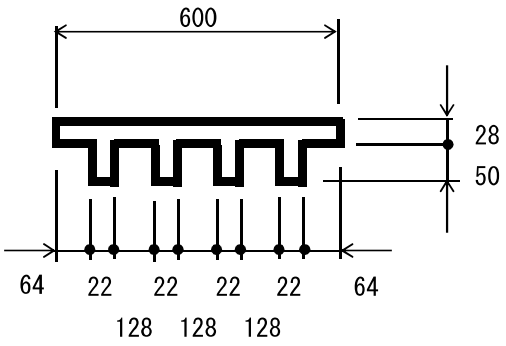
5-4　後打ち部型枠数量

（１）P1P2橋脚縦桁固定装置

台座	0.400	＊	0.115	＊	4	＊	4	＝	0.74 m2

型枠合計　0.74 m2

5-5　主索アンカー止水シール材数量



シール断面　20　＊　20　mm

周　長　1656 mm

0.020　＊　0.020　＊　1.656　＊　8　＝　0.0053 m3

＝　5.3 リットル

5-6　打ち込みアンカー削孔数

高欄親柱固定	M16用	16 箇所
伸縮装置固定	D10用	12 箇所

1.6 下部工工事施工分数量

（１）加工重量

使用箇所		種 別	断面・寸法	長 さ	単位質量	1個分質量	数 量	質 量	材質（備考）	NET
		＜A1アンカーフレーム＞								
A1	Z	PL	600 ＊ 28	2890		381.133	2	762	SM400A	
A1	Z	PL	211 ＊ 22	2215		80.714	1	81	SM400A	
A1	Z	PL	400 ＊ 28	650		57.148	1	57	SM400A	
A1	Z	PL	300 ＊ 12	300		6.782	2	14	SM400A	80%
A1	Z	PL	50 ＊ 22	725		6.260	4	25	SM400A	
A1	Z	PL	50 ＊ 22	570		4.922	4	20	SM400A	
A1	Z	L	75*75*9	500	9.96	4.980	8	40	SS400	
							Σ＝	999	kg	
						2	＊Σ＝	1998	kg	
		＜A2アンカーフレーム＞								
A2	Z	PL	600 ＊ 28	2890		381.133	2	762	SM400A	
A2	Z	PL	211 ＊ 22	2215		80.714	1	81	SM400A	
A2	Z	PL	400 ＊ 28	650		57.148	1	57	SM400A	
A2	Z	PL	300 ＊ 12	300		6.782	2	14	SM400A	80%
A2	Z	PL	50 ＊ 22	725		6.260	4	25	SM400A	
A2	Z	PL	50 ＊ 22	570		4.922	4	20	SM400A	
A2	Z	L	75*75*9	500	9.96	4.980	8	40	SS400	
A2架台		[	150*75*6.5*10	1020	18.6	18.972	2	38	SS400	
A2架台		[	100*50*5*7.5	880	9.36	8.237	8	66	SS400	
A2架台		L	75*75*6	2921	6.85	20.009	4	80	SS400	
A2架台		L	50*50*6	880	4.43	3.898	8	31	SS400	
A2架台		L	50*50*6	1177	4.43	5.214	4	21	SS400	
A2架台		L	50*50*6	1146	4.43	5.077	4	20	SS400	
A2架台		L	50*50*6	1172	4.43	5.192	4	21	SS400	
A2架台		L	50*50*6	1196	4.43	5.298	3	16	SS400	
A2架台		PL	200 ＊ 6	200		1.225	4	5	SS400	65%
							Σ＝	1297	kg	
						2	＊Σ＝	2594	kg	

加工重量合計　4592 kg

種類別集計

SM400A	PL	28	3276 kg
	PL	22	504
	PL	12	56
SS400	PL	6	10
SS400	[	150*75*6.5*10	76
	[	100*50*5*7.5	132
	L	75*75*9	160
	L	75*75*6	160
	L	50*50*6	218

（２）ボルト数量

使用箇所	種 別	断面・寸法	長　さ	単位質量	1個分質量	数 量	質　量	材質（備考）	NET
	＜A2アンカーフレーム＞								
A2架台	BN	M20	70		0.299	8	2	強度4.6	
					Σ＝	8本	2	kg	
				2	＊Σ＝	16本	4	kg	

（３）溶融亜鉛めっき重量

加工重量表よりZ印を集計

HDZ55　　3996 kg

第2章 下部工数量計算書

2.1 下部工数量総括表

レベル1(工事区分) 橋梁下部　　レベル2(工種) 橋台工

レベル3(種別)	レベル4(細別)	レベル5(規格)	積算用単位	数量計算用単位	数量区分			合計	A1橋台	A2橋台	内訳数量表別紙	備考
作業土工			式	m3								
	床掘り		m3	m3	合計			**1,935.6**	**403.1**	**1,532.5**		
					オープン掘削部	H≦5m	砂・砂質土	1,935.6	403.1	1,532.5		H:施工基面からの深さ
							粘性土	0.0				
							礫質土	0.0				
							岩塊・玉石	0.0				
					基面整正			99.0	40.0	59.0		
								0.0				
	埋戻し		m3	m3	合計			**1,390.6**	**218.5**	**1,172.1**		
					埋戻し種別B	土砂		0.0				
						岩塊・玉石混じり土		0.0				
					埋戻し種別C	土砂		1,390.6	218.5	1,172.1		
						岩塊・玉石混じり土		0.0				

レベル1(工事区分) 橋梁下部　　レベル2(工種) 橋台工

レベル3(種別)	レベル4(細別)	レベル5(規格)	積算用単位	数量計算用単位	数量区分			合計	A1橋台	A2橋台	内訳数量表別紙	備考
橋台躯体工			式									
	均しコンクリート	[コンクリート規格、敷厚]	m2	m2	合計			**99.0**	**40.0**	**59.0**		
		t=100						99.0	40.0	59.0	1-9	
		σ_{ck}=18 N/mm^2						0.0				
	コンクリート	[コンクリート規格]	m3	m3	合計			**467.7**	**153.4**	**314.3**		
		1次, σ_{ck}=24 N/mm^2			底版			112.2	45.0	67.2		
					たて壁			355.5	108.4	247.1		
		[コンクリート規格]	m3	m3	合計			**0.06**	**0.03**	**0.03**		
		2次, σ_{ck}=24 N/mm^2			たて壁			0.06	0.03	0.03		
	鉄筋	[鉄筋材料規格・径]	t	kg	合計			**5,128**	**1995**	**3133**		
		1次,SD345 D10						0				
		D13						3,486	1,398	2,088		
		D16～D25						1,642	597	1,045		
		D29～D32						0				
		D35						0				
		D38						0				
				箇所	合計			**0**	**0**	**0**		
					カップラー継手	D29+D29		0				
						D32+D32		0				
		[鉄筋材料規格・径]	t	kg	合計			**12**	**6**	**6**		上部工施工
		2次,SD345 D10						12	6	6		
		D13						0				
		D16～D25						0				
		D29～D32						0				
				箇所	合計			**0**	**0**	**0**		
					圧接	D29+D29		0				
						D32+D32		0				

レベル1(工事区分) 橋梁下部　　レベル2(工種) 橋台工

レベル3(種別)	レベル4(細別)	レベル5(規格)	積算用単位	数量計算用単位	数量区分			合計	A1橋台	A2橋台	内訳数量表別紙	備考
	型枠	1次施工	m2	m2	合計			**301.5**	**118.5**	**183.0**		
					底版	一般型枠		66.0	30.0	36.0		
						合板円形型枠		0.0				
					たて壁	一般型枠		235.5	88.5	147.0		
						合板円形型枠		0.0				
	支承箱抜	一般型枠	m2	m2	合計			**0.4**	**0.2**	**0.2**		
								0.4	0.2	0.2		
								0.0				
		円筒型枠	m	m	合計			**7.0**	**3.5**	**3.5**		
					φ125			7.0	3.5	3.5		
								0.0				
		モルタル	m3	m3	合計			**0.14**	**0.07**	**0.07**		上部工施工
								0.14	0.07	0.07		
								0.00				
	足場		掛m2	掛m2	合計			**335**	**140**	**195**		
					手摺先行型枠組足場	H≦30m		335	140	195		H:平均設置高
						30m<H		0				

2.2 A1 橋台数量計算書

A1橋台数量集計表（1/1）

工　種	種　別	細　別		規　格	単位	数　量	摘　要
基礎工	均しｺﾝｸﾘｰﾄ型枠			t = 100	m^2	2.6	
	均しｺﾝｸﾘｰﾄ			σ_{ck}=18 N/mm^2	〃	40.0	4.0 m^3
躯体工	躯体型枠	1次	底版	一般型枠	m^2	30.0	
			竪壁	〃	〃	88.5	
			合計		〃	118.5	
		2次	パラペット	一般型枠	m^2	0.2	
			合計		〃	0.2	
	躯体ｺﾝｸﾘｰﾄ	1次	底版	σ_{ck}=24 N/mm^2	m^3	45.0	1ロッド
			竪壁	〃	〃	51.0	2ロッド
			〃	〃	〃	57.4	3ロッド
			合計		〃	153.4	
		2次	パラペット	σ_{ck}=24 N/mm^2	m^3	0.03	
			合計		〃	0.03	
	鉄 筋	1次	D10	SD345	kg	－	
			D13	〃	〃	1 398	
			D16～D25	〃	〃	597	
			D29～D32	〃	〃	－	
			D38	〃	〃	－	
			合計		〃	1 995	
		2次	D10	SD345	kg	6	上部工施工
			D13	〃	〃	－	
			D16～D25	〃	〃	－	
			合計		〃	6	
		合計			〃	2 001	
	圧接	D29+D29			ヶ所	－	
		D32+D32			〃	－	
		D38+D38			〃	－	
		合計			〃	－	
支承箱抜		普通型枠			m^2	0.3	
		円筒型枠		φ125	m	3.5	
		モルタル			m^3	0.07	上部工施工
仮設工	足場工	枠組足場		H≦30m	掛m^2	140	
土工	床掘り	A 領域			m^3	324.5	
		B 領域			m^3	78.6	
	埋戻し				〃	218.5	
	残土				〃	160.3	
	基面整正				m^2	40.0	

1. 均しコンクリート型枠　　参照図 図1

均しコンクリート厚t ＝ 100

A ＝ (5.20 ＋ 7.70)× 2 × 0.10 ＝ **2.6** m^2

2. 均しコンクリート

A ＝ 5.20 × 7.70 ＝ **40.0** m^2

× 0.10 ＝ (**4.0** m^3)

3. 躯体型枠

3-1. 1次施工

(1) 底版　　参照図 図2

底版厚t ＝ 1 200

A ＝ (5.00 ＋ 7.50)× 2 × 1.20 ＝ **30.0** m^2

(2) 竪壁　　参照図 図3

A1 ＝ (3.45 ＋ 0.54 ＋ 3.30 ＋ 0.64)× 7.50 ＝ 59.5 m^2

A2 ＝ { 1.70 ＋ 4.00 ＋1/2×(1.60 ＋ 1.61)× 1.20

＋1/2×(1.61 ＋ 1.76)× 1.75

＋1/2×(1.76 ＋ 1.75)× 1.05

＋1/2×(1.57 ＋ 1.75)× 0.57

＋1/2×(0.10 ＋ 0.11)× 0.15 }× 2 ＝ 29.0 m^2

竪壁ΣA ＝ **88.5** m^2

(3) 1次型枠合計

ΣA ＝ 30.0 ＋ 88.5 ＝ **118.5** m^2

3-2. 2次施工

(1) パラペット　　参照図 図3

A ＝ 0.11 × 1.80 **0.2** m^2

4. 躯体コンクリート

4-1. 1次施工

(1) 底版

１ロッド

V ＝ 5.00 × 7.50 × 1.20 ＝ **45.0** m³

(2) 竪壁

2ロッド

V ＝ 7.50 × 4.00 × 1.70 ＝ 51.0 m³

3ロッド

V ＝ 1/2×(1.60 ＋ 1.61)× 1.20
＋1/2×(1.61 ＋ 1.76)× 1.75
＋1/2×(1.76 ＋ 1.75)× 1.05
＋1/2×(1.57 ＋ 1.75)× 0.57 }× 7.50
－1/2×(0.10 ＋ 0.11)× 0.15 × 1.80 ＝ 57.4 m³

竪壁ΣV ＝ **108.4** m³

(3) 1次コンクリート合計

ΣV ＝ 45.0 ＋ 108.4 ＝ **153.4** m³

4-2. 2次施工

(1) パラペット

V ＝ 1/2×(0.10 ＋ 0.11)× 0.15 × 1.80 ＝ **0.03** m³

5. 鉄筋

配筋図より

(SD345)

種別		単位	橋台			
			下部工施工(1次)	上部工施工(2次)		合計
D10		kg		6		**6**
D13		〃	1 398			**1 398**
D16～D25	D16	〃	597			597
	D19	〃				
	D22	〃				
	D25	〃				
	計	〃	597			**597**
D29～D32	D29	〃				
	D32	〃				
	計	〃				
D38		〃				
合計		〃	1 995	6		**2 001**
圧接ケ所数	D29+D29	ケ所				
	D32+D32	〃				
	D38+D38	〃				
	計	〃				

6. 支承箱抜

参照図　図4

(1) 普通型枠

A ＝　（ 0.41 ＋ 0.44 ）×　2 × 0.03 × 2 ヶ所

＋（ 0.50 ＋ 0.90 ）×　2 × 0.03 × 2 ヶ所　＝　**0.3**　m^2

(2) 円筒型枠

．φ125

L ＝ 0.44 × 8 ヶ所　＝　**3.5**　m

(3) 沓座モルタル　（ 上部工施工 ）

V ＝ ｛ 0.41 × 0.44 × 0.07 － 0.31 × 0.34 × 0.01

＋ 1/4×π×　0.13^2 ×　0.44 × 4

－ 1/4×π×　0.03^2 ×　0.40 × 4 ｝× 2 ＝　**0.07**　m^3

7. 足場工

参照図　図5

平均設置高 h＝1/2×（　4.810 ＋ 3.921 ）　＝　4.366 m

平均設置高　h ≦ 30.0 m

A ＝（ 6.2 ＋ 9.7 ）× 2 × 4.4　＝　**140**　掛m^2

8. 土工

※土工はP1橋脚と同時に行う。

参照図　図6

(1) 床掘り

・Ⓐ 領域

Va ＝ 26.6 × 12.2　＝　324.52　m^3

・Ⓑ 領域

Vb ＝　9.7 ×　8.1　＝　78.57　m^3

・控除（既設構造撤去工参照）

v ＝ 78.2 ＋ 23.5　＝　101.7　m^3

301.4　m^3

(2) 埋戻し

・埋戻し

V1 ＝ 掘削土量（撤去控除無し）より　＝　403.1　m^3

－ V2 ＝ 橋台・橋脚均しコンクリートより　＝　-6.0　m^3

－ V3 ＝ 橋台・橋脚底版コンクリートより　＝　-66.6　m^3

－ V4 ＝ 橋台竪壁・橋脚柱コンクリートより　＝　-112.0　m^3

埋戻しΣV ＝　**218.5**　m^3

(3) 残土処理

埋戻しの土量変化率　C ＝ 0.9

V ＝　403.1　－　218.5　／ 0.9　＝　**160.3**　m^3

(4) 基面整正

A ＝ 均しコンクリートより　＝　**40.0**　m^2

図1. 均しコンクリート

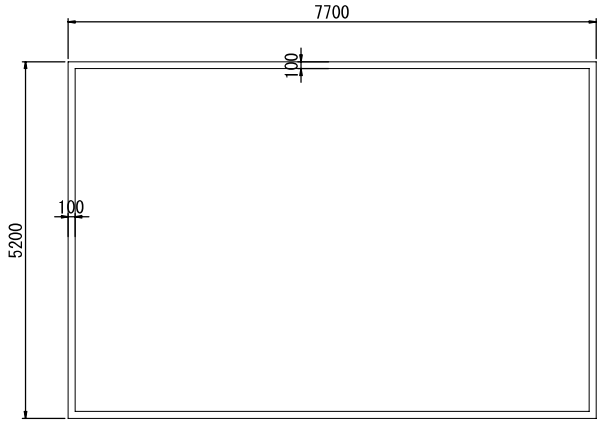


図2. 底版

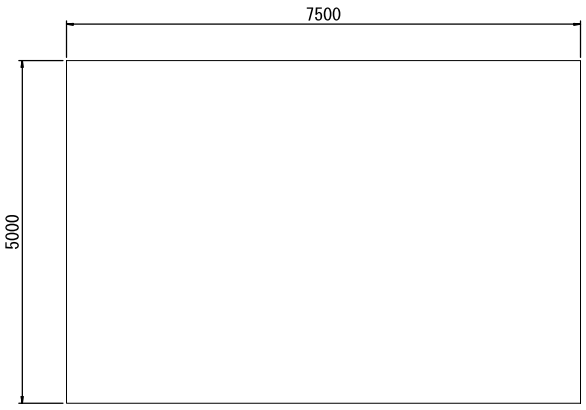
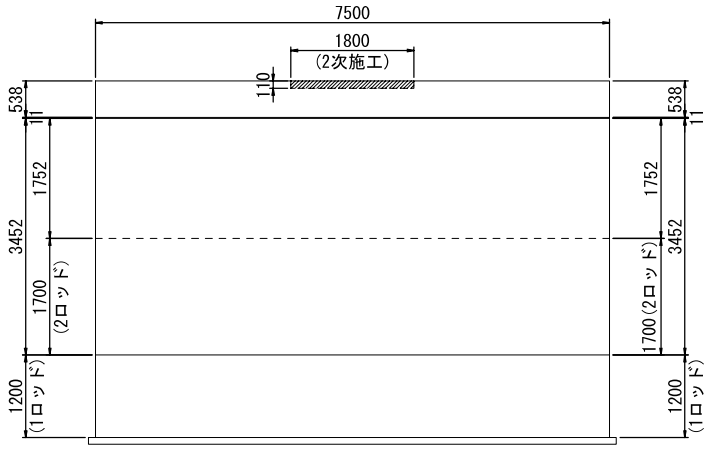
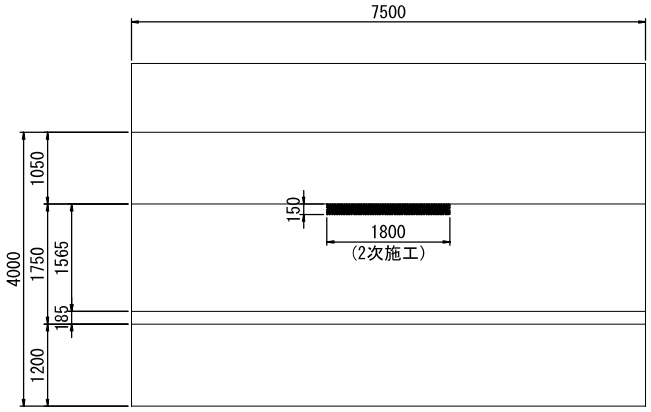


図3. 竪壁

正面図



平面図



側面図

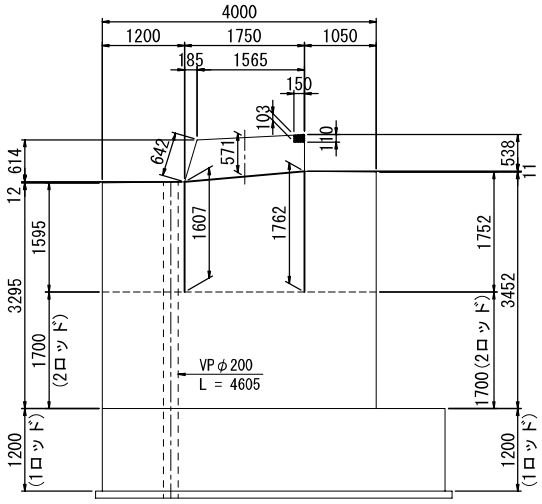
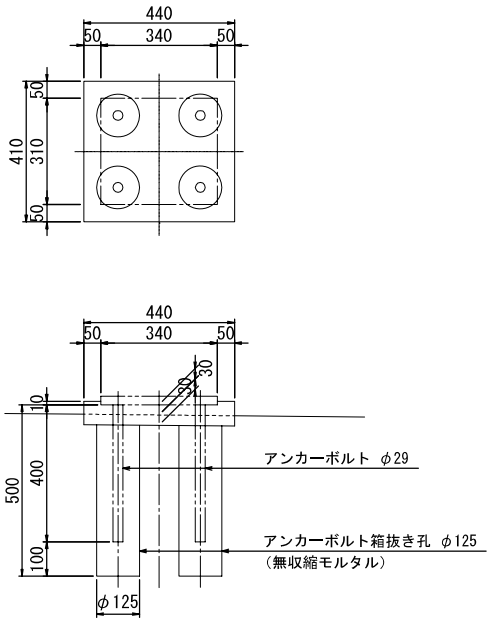


図4. 支承箱抜、アンカーフレーム取付

支承箱抜（2ヶ所）



アンカーフレーム取付（2ヶ所）

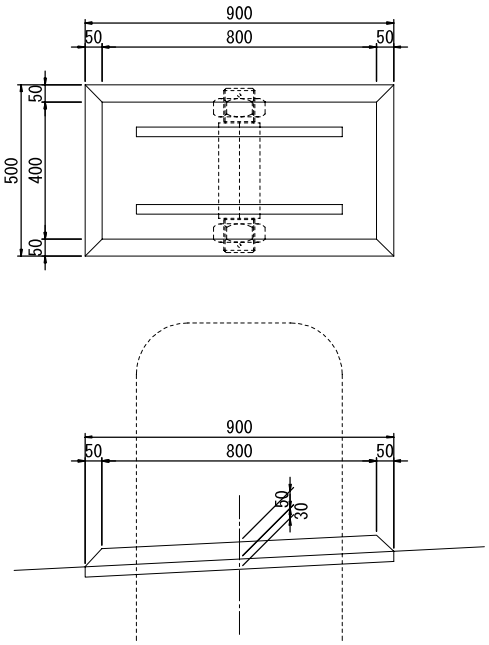


図5. 足場工

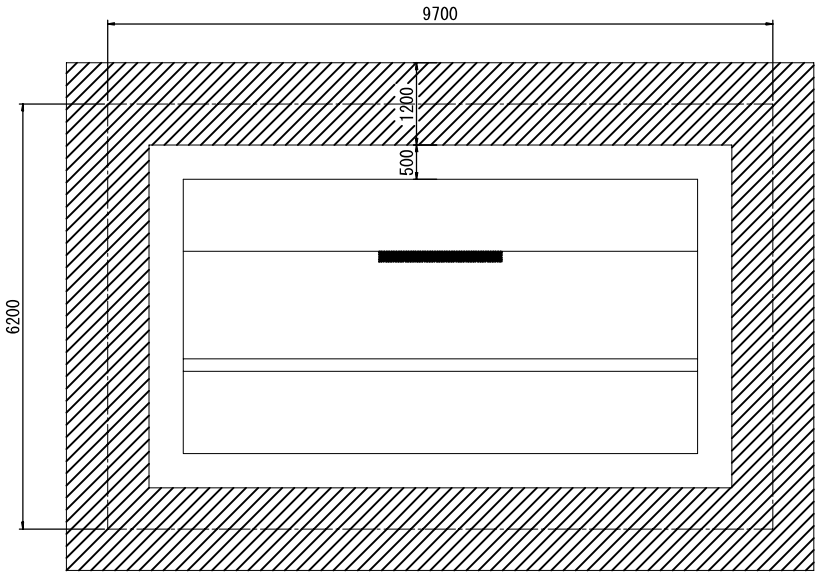
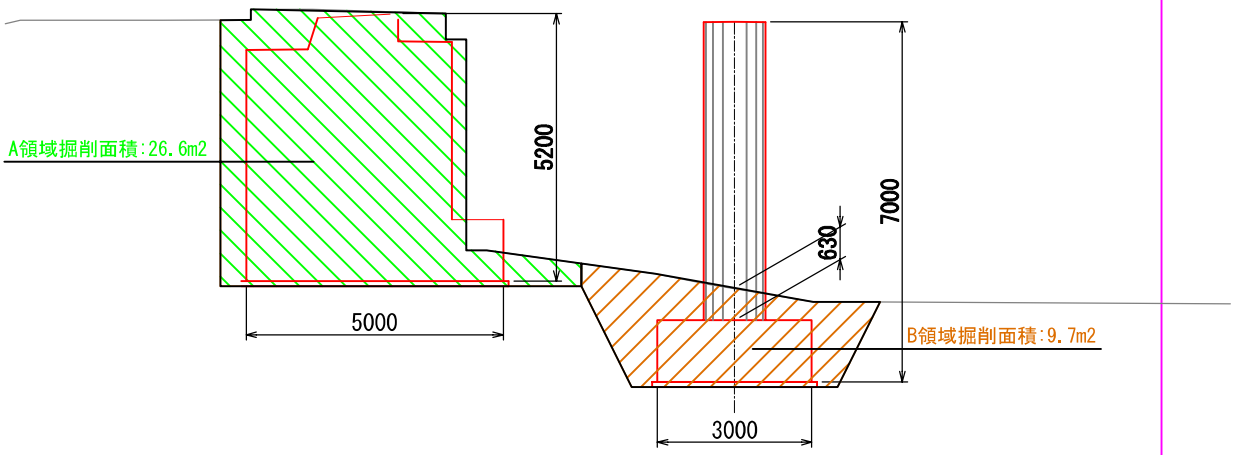
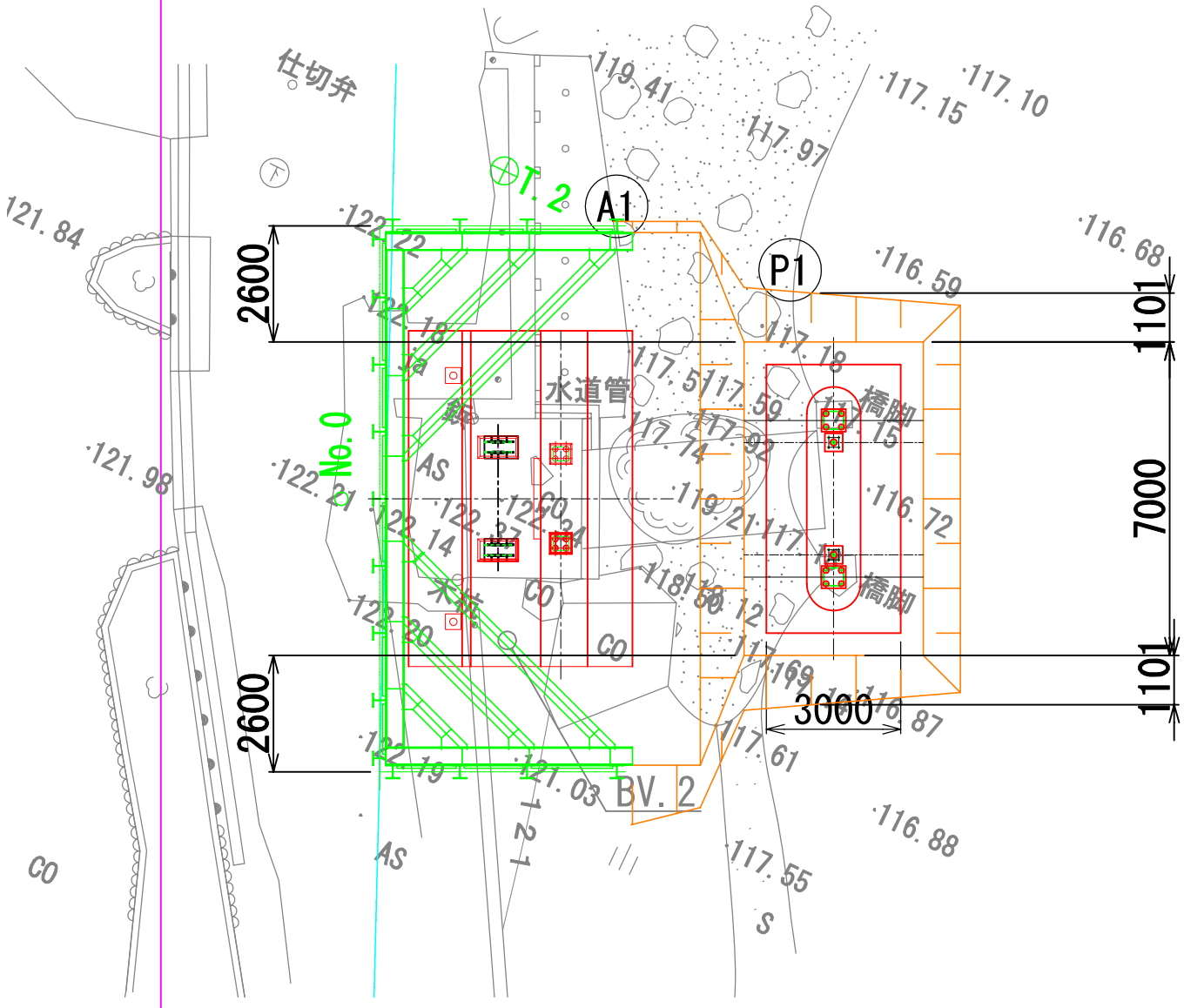


図6. 土工


A領域掘削面積:26.6m2
5200
7000
630
5000
B領域掘削面積:9.7m2
3000


仕切弁
A1
P1
No.0
水道管
橋脚
橋脚
2600
2600
1101
7000
1101
3000
BV.2
121.84
121.98
119.41
117.97
117.15
117.10
116.68
116.59
117.18
117.59
117.92
116.72
117.61
116.88
117.55
122.22
122.19
122.31
122.14
122.37
122.20
122.19
121.03
CO
AS
S

2.3 P1 橋脚数量計算書

P1 橋 脚 数 量 集 計 表 (1/1)

工　種	種　別	細　別	規　格	単 位	数　量	摘　要
基 礎 工	均しｺﾝｸﾘｰﾄ型枠		t = 100mm	m^2	1.9	
	均しｺﾝｸﾘｰﾄ		σ_{ck}=18 N/mm^2	〃	19.8	2.0 m^3
躯 体 工	躯体型枠	底版	普通型枠	m^2	21.6	
		柱	〃	〃	44.1	
			円形型枠	〃	21.9	
		合計		〃	87.6	
	躯体ｺﾝｸﾘｰﾄ	底版	σ_{ck}=24 N/mm^2	m^3	21.6	
		柱	〃	〃	33.0	
		合計		〃	54.6	
	鉄　筋	D10	SD345	kg	－	
		D13	〃	〃	34	
		D16～D25	〃	〃	3 542	
		D29～D32	〃	〃	－	
		D35	〃	〃	－	
		D38	〃	〃	－	
		合計		〃	3 576	
	圧 接	D29＋D29		ヶ所	－	
		D32＋D32		〃	－	
		D35＋D35		〃	－	
		D38＋D38		〃	－	
		合計		〃	－	
支承箱抜	普通型枠			m^2	0.1	
	円筒型枠	φ125		m	3.5	
	モルタル			m^3	0.08	上部工施工
固定ｱﾝｶｰ箱抜	普通型枠			m^2	0.4	上部工施工
	円筒型枠	φ150		m	2.3	〃
	モルタル			m^3	0.03	〃
仮設工	足場	枠組足場	H ≦ 30 m	掛m^2	123	
	支保			空m^3	－	

1. 均しコンクリート型枠

参照図 | 図1

均しコンクリート厚 t ＝ 100

A ＝ (3.20 ＋ 6.20) × 2 × 0.10 ＝ 1.9 m^2

2. 均しコンクリート（σck=18 N/mm^2）

A ＝ 3.20 × 6.20 ＝ 19.8 m^2

× 0.10 ＝ (2.0 m^3)

3. 躯体型枠

(1) 底版

参照図 | 図2

底版高 h ＝ 1 200

A ＝ (3.00 ＋ 6.00) × 2 × 1.20 ＝ 21.6 m^2

(2) 柱

参照図 | 図3

(a) 普通型枠

A ＝ 3.80 × 5.80 × 2 ＝ 44.1 m^2

(b) 円形型枠

A ＝ 1.89 × 5.80 × 2 ＝ 21.9 m^2

(3) 躯体型枠合計

・普通型枠

ΣA ＝ 21.6 ＋ 44.1 ＝ 65.7 m^2

・円形型枠

ΣA ＝ 21.9 ＝ 21.9 m^2

4. 躯体コンクリート（ σ_{ck}=24N/mm^2 ）

(1) 底版

V ＝ 3.00 × 6.00 × 1.20 ＝ 21.6 m^3

(2) 柱

V ＝ (3.80 × 1.20 ＋ π× 0.60 ^{2})× 5.80 ＝ 33.0 m^3

(3) 躯体コンクリート合計

ΣV ＝ 21.6 ＋ 33.0 ＝ 54.6 m^3

5. 鉄 筋

配筋図より

(SD345)

種別		単位	下部工		
			橋脚		合計
D10		kg			-
D13		〃	34		34
D16～D25	D16	〃	2 229		2 229
	D19	〃	1 297		1 297
	D22	〃			-
	D25	〃	16		16
	計	〃	3 542		3 542
D29～D32	D29	〃			-
	D32	〃			-
	計	〃			-
D35		〃			-
D38		〃			-
合計		〃	3 576		3 576
圧接ヶ所数	D29＋D29	ヶ所			-
	D32＋D32	〃			-
	D35＋D35	〃			-
	D38＋D38	〃			-
	計	〃			-

6. 支承箱抜

参照図 図4

(1) 普通型枠

A ＝ (0.54 ＋ 0.50) × 2 × 0.03 × 2 ＝ **0.1** m^2

(2) 円筒型枠 (φ125)

L ＝ 0.44 × 8 ＝ **3.5** m

(3) 沓座モルタル (上部工施工)

V ＝ { 0.54 × 0.50 × 0.07 － 0.44 × 0.40 × 0.01
＋ 1/4×π× 0.13^2 × 0.44 × 4
－ 1/4×π× 0.03^2 × 0.40 × 4 } × 2 ＝ **0.08** m^3

7. 固定アンカー箱抜

参照図 図4

(1) 普通型枠

A ＝ (0.40 ＋ 0.40) × 2 × 0.12 × 2 ＝ **0.4** m^2

(2) 円筒型枠 (φ150)

L ＝ 1.15 × 2 ＝ **2.3** m

(3) 沓座モルタル (上部工施工)

V ＝ 1/4×π× 0.15^2 × 1.15 × 2
－ 1/4×π× 0.07^2 × 1.05 × 2 ＝ **0.03** m^3

8. 足場工

参照図 図5

平均設置高 h ＝ ＝ 5.800 m

平均設置高 h ≦ 30.0 m

A ＝ (3.4 ＋ 7.2) × 2 × 5.8 ＝ **123** 掛m^2

図1. 基礎材

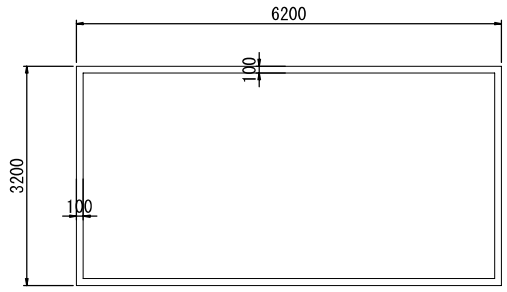


図2. 底版

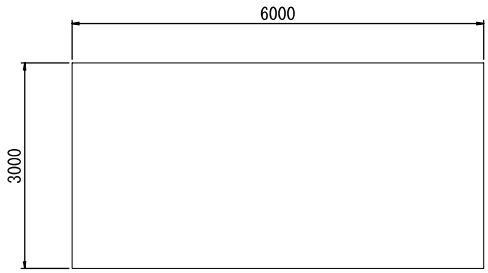
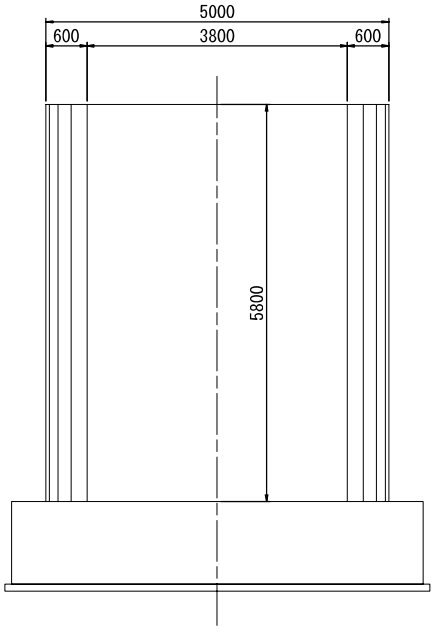


図3. 柱

正面図



平面図

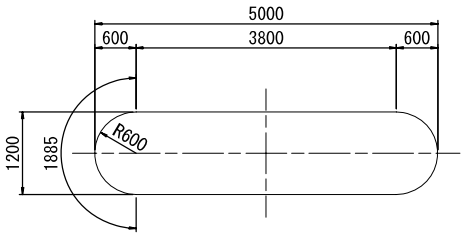
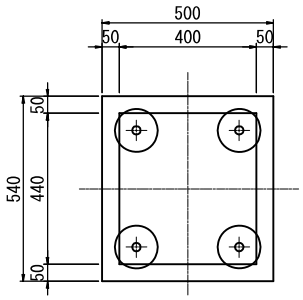
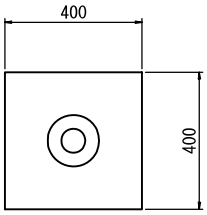


図4. 支承箱抜、固定アンカー箱抜

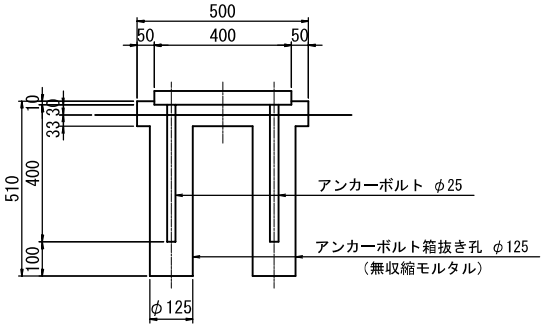
支承箱抜（2ヶ所）



固定アンカー箱抜（2ヶ所）



橋軸直角方向



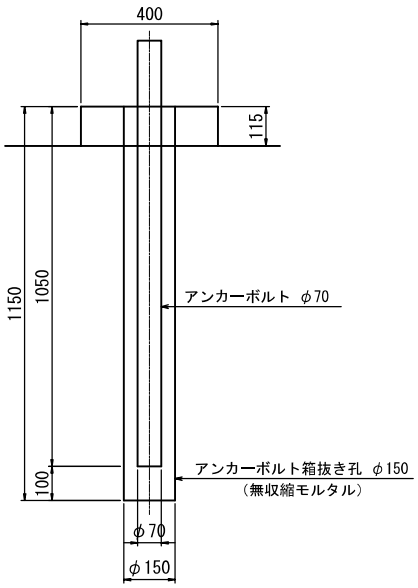
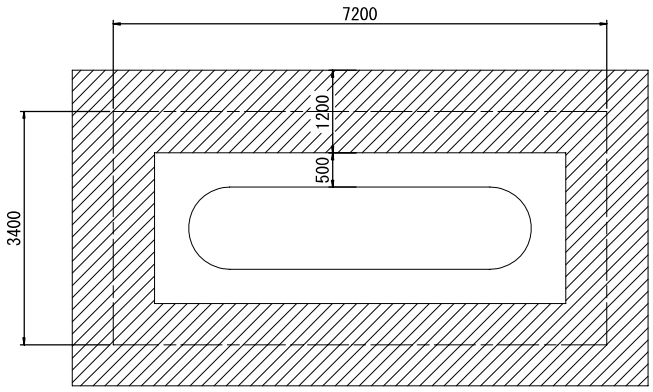


図5. 足場工



2.4 P2 橋脚数量計算書

P2 橋 脚 数 量 集 計 表 (1/1)

工　種	種　別	細　別	規　格	単 位	数　量	摘　要
基 礎 工	均しｺﾝｸﾘｰﾄ型枠		t = 100mm	m^2	1.9	
	均しｺﾝｸﾘｰﾄ		σ_{ck}=18 N/mm^2	〃	19.8	2.0 m^3
躯 体 工	躯体型枠	底版	普通型枠	m^2	21.6	
		柱	〃	〃	44.1	
			円形型枠	〃	21.9	
		合計		〃	87.6	
	躯体ｺﾝｸﾘｰﾄ	底版	σ_{ck}=24 N/mm^2	m^3	21.6	
		柱	〃	〃	33.0	
		合計		〃	54.6	
	鉄　筋	D10	SD345	kg	-	
		D13	〃	〃	34	
		D16～D25	〃	〃	3 542	
		D29～D32	〃	〃	-	
		D35	〃	〃	-	
		D38	〃	〃	-	
		合計		〃	3 576	
	圧 接	D29＋D29		ヶ所	-	
		D32＋D32		〃	-	
		D35＋D35		〃	-	
		D38＋D38		〃	-	
		合計		〃	-	
支承箱抜	普通型枠			m^2	0.1	
	円筒型枠	φ125		m	3.5	
	モルタル			m^3	0.08	上部工施工
固定ｱﾝｶｰ箱抜	普通型枠			m^2	0.4	上部工施工
	円筒型枠	φ150		m	2.3	〃
	モルタル			m^3	0.03	〃
仮設工	足場	枠組足場	H ≦ 30 m	掛m^2	123	
	支保			空m^3	-	

1. 均しコンクリート型枠

参照図	図1

均しコンクリート厚 t ＝ 100

A ＝ (3.20 ＋ 6.20) × 2 × 0.10 ＝ 1.9 m^2

2. 均しコンクリート（σck=18 N/mm^2）

A ＝ 3.20 × 6.20 ＝ 19.8 m^2

× 0.10 ＝ (2.0 m^3)

3. 躯体型枠

(1) 底版

参照図	図2

底版高 h ＝ 1 200

A ＝ (3.00 ＋ 6.00) × 2 × 1.20 ＝ 21.6 m^2

(2) 柱

参照図	図3

(a) 普通型枠

A ＝ 3.80 × 5.80 × 2 ＝ 44.1 m^2

(b) 円形型枠

A ＝ 1.89 × 5.80 × 2 ＝ 21.9 m^2

(3) 躯体型枠合計

・普通型枠

ΣA ＝ 21.6 ＋ 44.1 ＝ 65.7 m^2

・円形型枠

ΣA ＝ 21.9 ＝ 21.9 m^2

4. 躯体コンクリート（ σ_{ck}=24N/mm^2 ）

(1) 底版

V ＝ 3.00 × 6.00 × 1.20 ＝ 21.6 m^3

(2) 柱

V ＝ (3.80 × 1.20 ＋ π × 0.60 ^{2}) × 5.80 ＝ 33.0 m^3

(3) 躯体コンクリート合計

ΣV ＝ 21.6 ＋ 33.0 ＝ 54.6 m^3

5. 鉄 筋

配筋図より

(SD345)

種別		単位	下部工		
			橋脚		合計
D10		kg			-
D13		〃	34		34
D16～D25	D16	〃	2 229		2 229
	D19	〃	1 297		1 297
	D22	〃			-
	D25	〃	16		16
	計	〃	3 542		3 542
D29～D32	D29	〃			-
	D32	〃			-
	計	〃			-
D35		〃			-
D38		〃			-
合計		〃	3 576		3 576
圧接ヶ所数	D29＋D29	ヶ所			-
	D32＋D32	〃			-
	D35＋D35	〃			-
	D38＋D38	〃			-
	計	〃			-

6. 支承箱抜

参照図 図4

(1) 普通型枠

A ＝ (0.54 ＋ 0.50) × 2 × 0.03 × 2 ＝ **0.1** m^2

(2) 円筒型枠 (φ125)

L ＝ 0.44 × 8 ＝ **3.5** m

(3) 沓座モルタル (上部工施工)

V ＝ { 0.54 × 0.50 × 0.07 － 0.44 × 0.40 × 0.01
＋ 1/4×π× 0.13^2 × 0.44 × 4
－ 1/4×π× 0.03^2 × 0.40 × 4 } × 2 ＝ **0.08** m^3

7. 固定アンカー箱抜

参照図 図4

(1) 普通型枠

A ＝ (0.40 ＋ 0.40) × 2 × 0.12 × 2 ＝ **0.4** m^2

(2) 円筒型枠 (φ150)

L ＝ 1.15 × 2 ＝ **2.3** m

(3) 沓座モルタル (上部工施工)

V ＝ 1/4×π× 0.15^2 × 1.15 × 2
－ 1/4×π× 0.07^2 × 1.05 × 2 ＝ **0.03** m^3

8. 足場工

参照図 図5

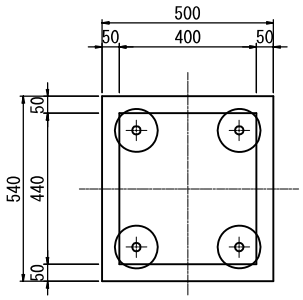
平均設置高 h ＝ ＝ 5.800 m

平均設置高 h ≦ 30.0 m

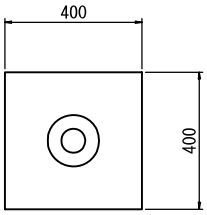
A ＝ (3.4 ＋ 7.2) × 2 × 5.8 ＝ **123** 掛m^2

図4. 支承箱抜、固定アンカー箱抜

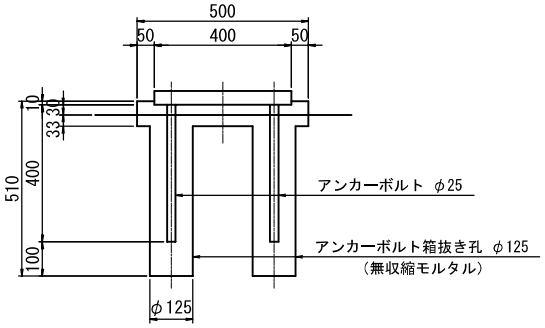
支承箱抜（2ヶ所）



固定アンカー箱抜（2ヶ所）



橋軸直角方向



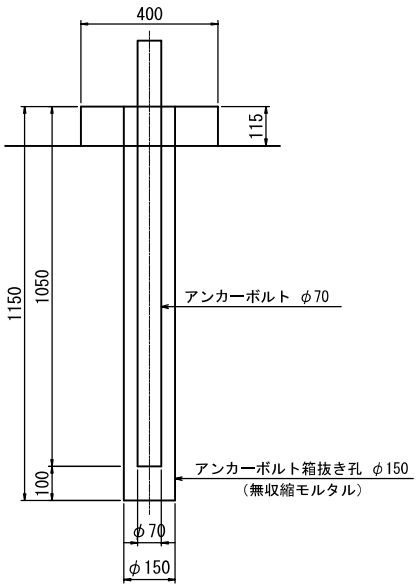


図5. 足場工

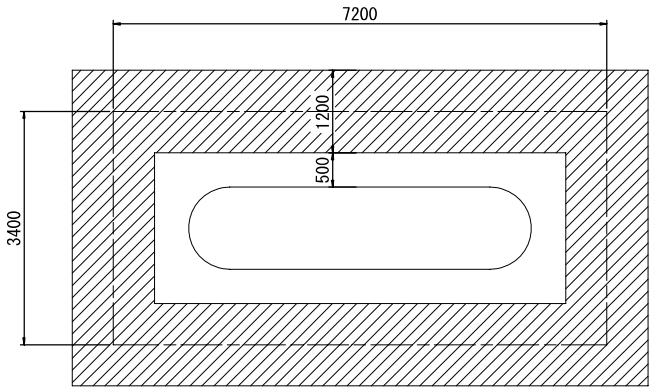


図1. 基礎材

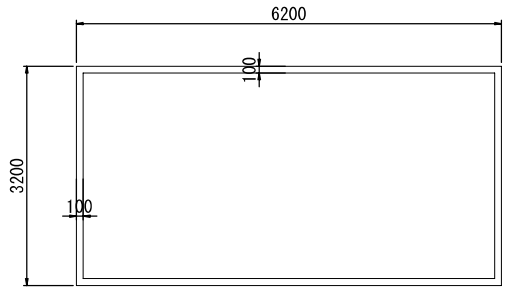


図2. 底版

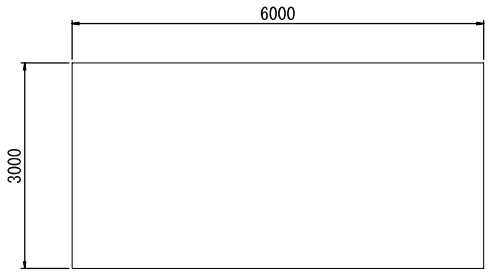
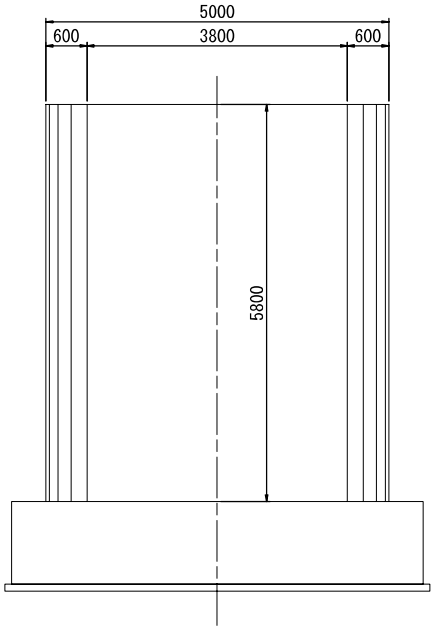
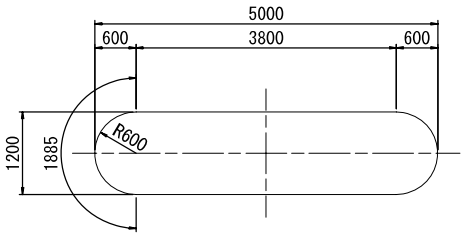


図3. 柱

正面図



平面図



2.5 A2 橋台数量計算書

A2橋台数量集計表（1/1）

工　種	種　別	細　別		規　格	単位	数　量	摘　要
基礎工	均しｺﾝｸﾘｰﾄ型枠			t = 100	m^2	3.1	
	均しｺﾝｸﾘｰﾄ			σ_{ck}=18 N/mm^2	〃	59.0	5.9 m^3
躯体工	躯体型枠	1次	底版	一般型枠	m^2	36.0	
			竪壁	〃	〃	147.0	
			合計		〃	183.0	
		2次	パラペット	一般型枠	m^2	0.2	
			合計		〃	0.2	
	躯体ｺﾝｸﾘｰﾄ	1次	底版	σ_{ck}=24 N/mm^2	m^3	67.2	
			竪壁	〃	〃	247.1	
			合計		〃	314.3	
		2次	パラペット	σ_{ck}=24 N/mm^2	m^3	0.03	
			合計		〃	0.03	
	鉄 筋	1次	D10	SD345	kg	－	
			D13	〃	〃	2 088	
			D16～D25	〃	〃	1 045	
			D29～D32	〃	〃	－	
			D38	〃	〃	－	
			合計		〃	3 133	
		2次	D10	SD345	kg	6	上部工施工
			D13	〃	〃	－	
			D16～D25	〃	〃	－	
			合計		〃	6	
		合計			〃	3 139	
	圧接	D29+D29			ヶ所	－	
		D32+D32			〃	－	
		D38+D38			〃	－	
		合計			〃	－	
支承箱抜		普通型枠			m^2	0.3	
		円筒型枠		φ125	m	3.5	
		モルタル			m^3	0.07	上部工施工
仮設工	足場工	枠組足場		H≦30m	掛m^2	195	
土工	床掘り	A 領域			m^3	916.9	
		B 領域			〃	615.6	
	埋戻し	種別			〃	1172.1	
	残土				〃	230.2	
	基面整正				m^2	59.0	

1. 均しコンクリート型枠　　参照図 図1

均しコンクリート厚t ＝ 100

A ＝ (7.20 ＋ 8.20)× 2 × 0.10 ＝ **3.1** m^2

2. 均しコンクリート

A ＝ 7.20 × 8.20 ＝ **59.0** m^2

× 0.10 ＝ (**5.9** m^3)

3. 躯体型枠

3-1. 1次施工

(1) 底版　　参照図 図2

底版厚t ＝ 1 200

A ＝ (7.00 ＋ 8.00)× 2 × 1.20 ＝ **36.0** m^2

(2) 竪壁　　参照図 図3

A1 ＝ (4.55 ＋ 0.64 ＋ 5.24 ＋ 0.21)× 8.00

＋ (0.13 － 0.11)× 1.80 ＝ 85.2 m^2

A2 ＝{ 1/2×(4.55 ＋ 4.56)× 1.05

＋1/2×(5.20 ＋ 5.42)× 1.50

＋1/2×(5.42 ＋ 5.27)× 0.15

＋1/2×(5.27 ＋ 5.24)× 3.30

＋1/2×(0.13 ＋ 0.11)× 0.15 }× 2 ＝ 61.8 m^2

竪壁ΣA ＝ **147.0** m^2

(3) 1次型枠合計

ΣA ＝ 36.0 ＋ 147.0 ＝ **183.0** m^2

3-2. 2次施工

(1) パラペット　　参照図 図3

A ＝ 0.11 × 1.80 **0.2** m^2

4. 躯体コンクリート

4-1. 1次施工

(1) 底版

V ＝ 7.00 × 8.00 × 1.20 ＝ **67.2** m^3

(2) 竪壁

V ＝ 1/2×(4.55 ＋ 4.56)× 1.05
＋1/2×(5.20 ＋ 5.42)× 1.50
＋1/2×(5.42 ＋ 5.27)× 0.15
＋1/2×(5.27 ＋ 5.24)× 3.30 }× 8.00
－1/2×(0.13 ＋ 0.11)× 0.15 × 1.80 ＝ **247.1** m^3

(3) 1次コンクリート合計

ΣV ＝ 67.2 ＋ 247.1 ＝ **314.3** m^3

4-2. 2次施工

(1) パラペット

V ＝ 1/2×(0.13 ＋ 0.11)× 0.15 × 1.80 ＝ **0.03** m^3

5. 鉄筋

配筋図より

(SD345)

種別		単位	橋台			
			下部工施工(1次)	上部工施工(2次)		合計
D10		kg		6		6
D13		〃	2 088			2 088
D16〜D25	D16	〃	1 045			1 045
	D19	〃				
	D22	〃				
	D25	〃				
	計	〃	1 045			1 045
D29〜D32	D29	〃				
	D32	〃				
	計	〃				
D38		〃				
合計		〃	3 133	6		3 139
圧接ケ所数	D29+D29	ケ所				
	D32+D32	〃				
	D38+D38	〃				
	計	〃				

6. 支承箱抜

参照図 図4

(1) 普通型枠

A ＝ (0.41 ＋ 0.50)× 2 × 0.03 × 2 ヶ所

＋ (0.50 ＋ 0.90)× 2 × 0.03 × 2 ヶ所 ＝ **0.3** m^2

(2) 円筒型枠

. φ125

L ＝ 0.44 × 8 ヶ所 ＝ **3.5** m

(3) 沓座モルタル (上部工施工)

V ＝ { 0.41 × 0.50 × 0.07 － 0.31 × 0.40 × 0.01

＋ 1/4×π× 0.13^2 × 0.44 × 4

－ 1/4×π× 0.03^2 × 0.40 × 4 } × 2 ＝ **0.07** m^3

7. 足場工

参照図 図5

平均設置高 h＝1/2×(5.200 ＋ 5.422) ＝ 5.311 m

平均設置高 h ≦ 30.0 m

A ＝ (8.2 ＋ 10.2) × 2 × **5.311** ＝ **195** 掛m^2

8. 土工

※土工はP2橋脚と同時に行う。

参照図 図6

(1) 床掘り

・Ⓐ 領域

Va ＝ 54.0 × {(11.40 ＋ 1.68) ＋ (4.65 ＋ 3.15) /2} ＝ **916.9** m^3

・Ⓑ 領域

Vb ＝ 54.0 × 11.4 ＝ **615.6** m^3

・控除（既設構造撤去工参照）

v ＝ 81.4 ＋ 23.5 ＝ 104.9 m^3

1427.6 m^3

(2) 埋戻し

・埋戻し

V1 ＝ 掘削土量より ＝ 1532.5 m^3

－ V2 ＝ 橋台・橋脚均しコンクリートより ＝ -7.9 m^3

－ V3 ＝ 橋台・橋脚底版コンクリートより ＝ -88.8 m^3

－ V4 ＝ 橋台竪壁・橋脚柱コンクリートより ＝ -263.7 m^3

埋戻しΣV ＝ **1172.1** m^3

(3) 残土処理

埋戻しの土量変化率 C ＝ 0.9

V ＝ 1532.5 － 1172.1 / 0.9 ＝ **230.2** m^3

(4) 基面整正

A ＝ 均しコンクリートより ＝ **59.0** m^2

図1. 均しコンクリート

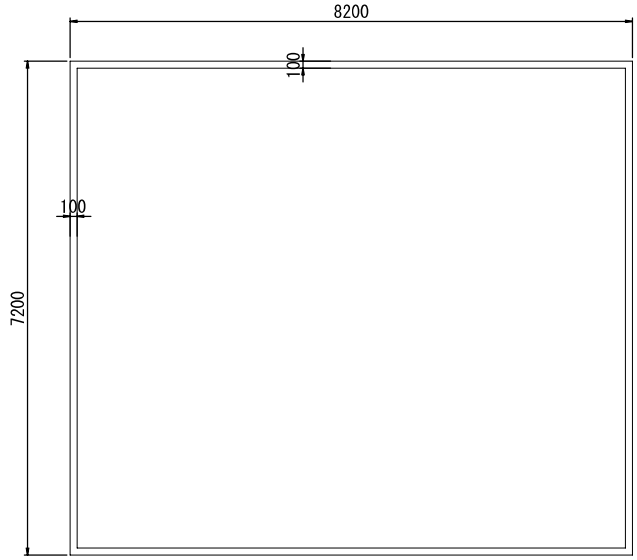


図2. 底版

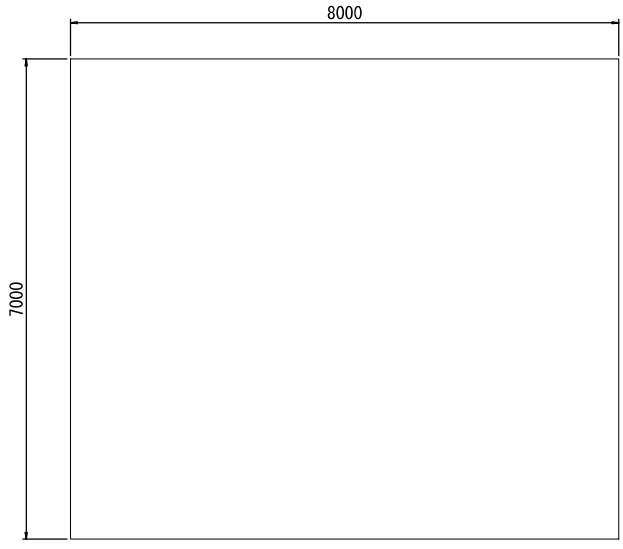
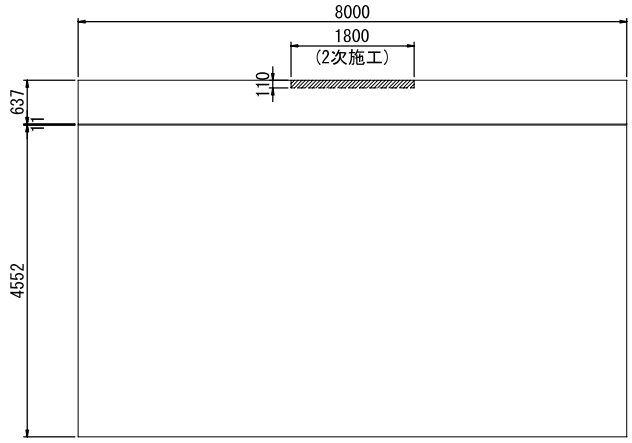
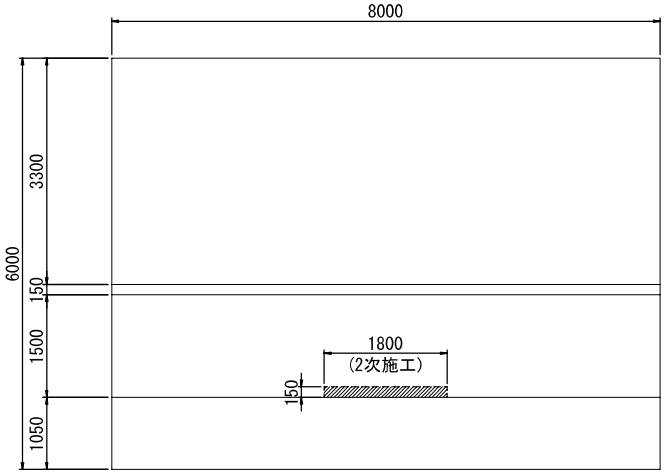


図3. 竪壁

正面図



平面図



側面図

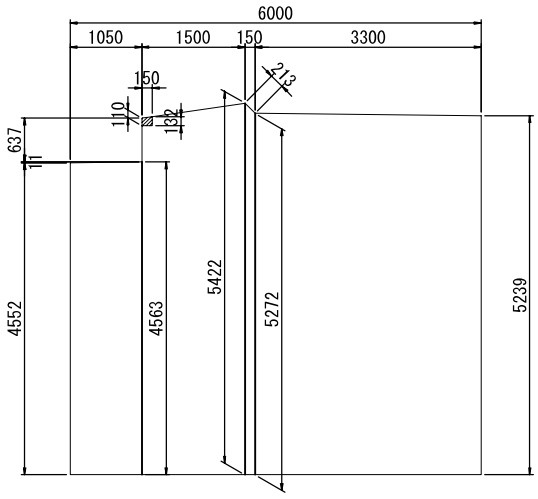
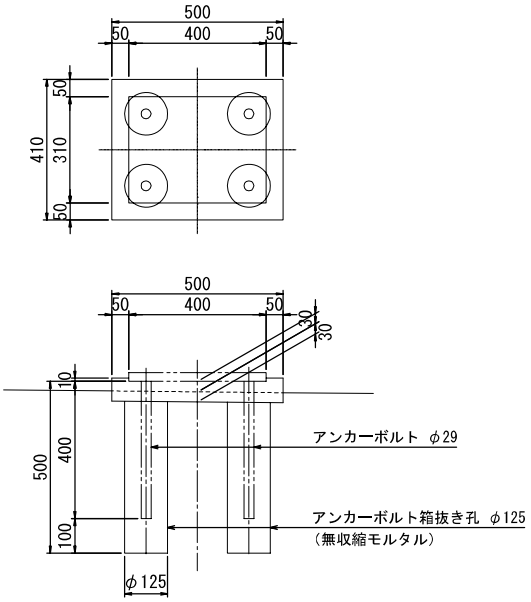


図4. 支承箱抜、アンカーフレーム取付

支承箱抜（2ヶ所）



アンカーフレーム取付（2ヶ所）

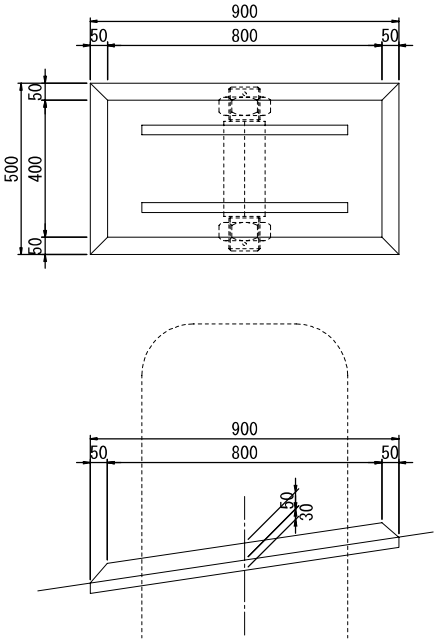


図5. 足場工

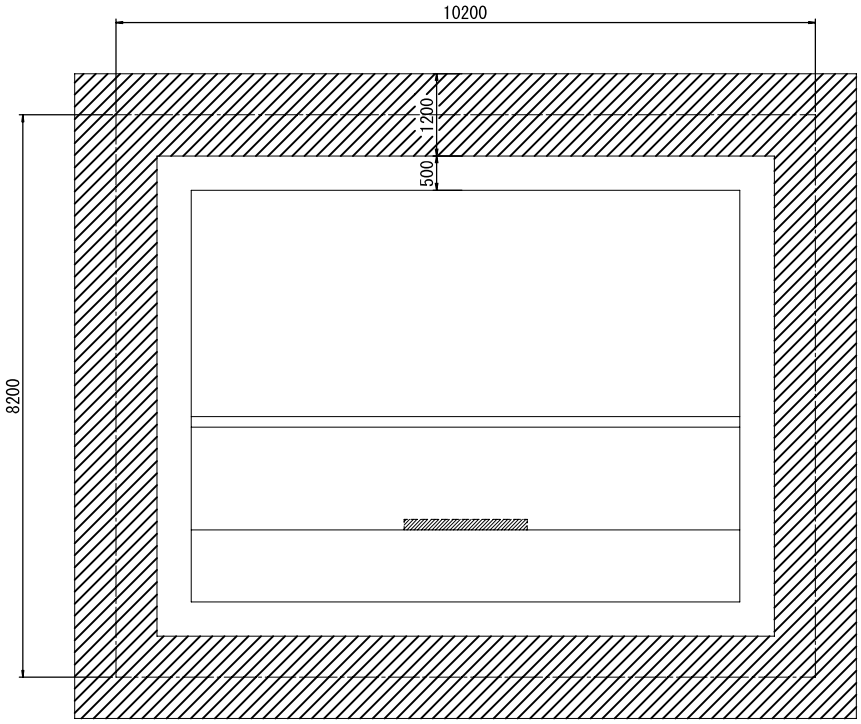
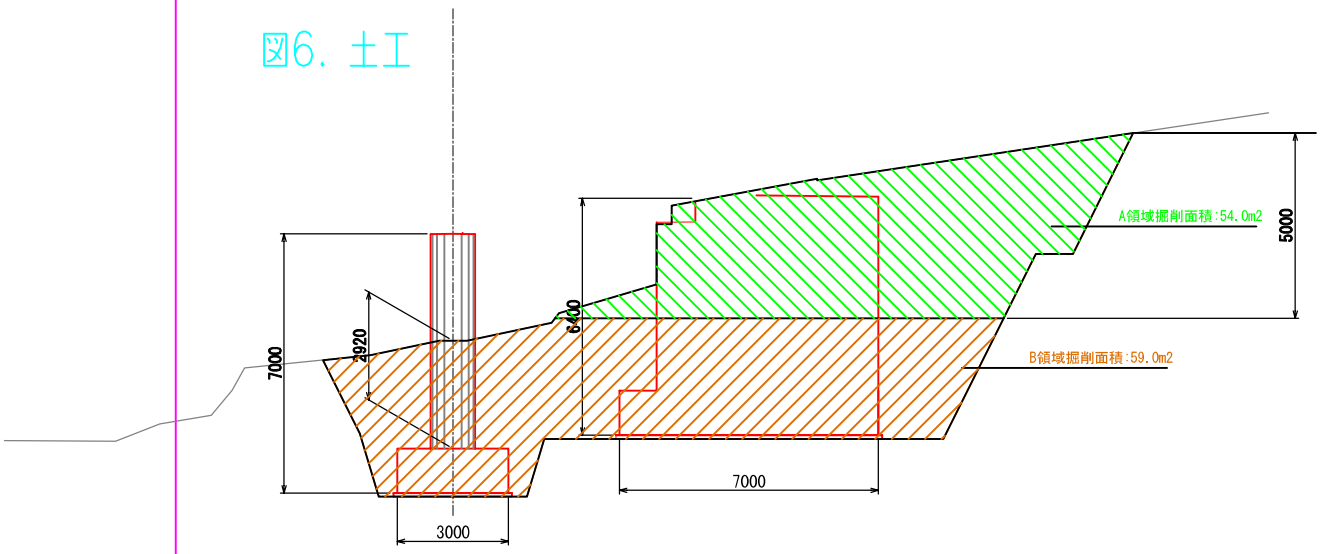
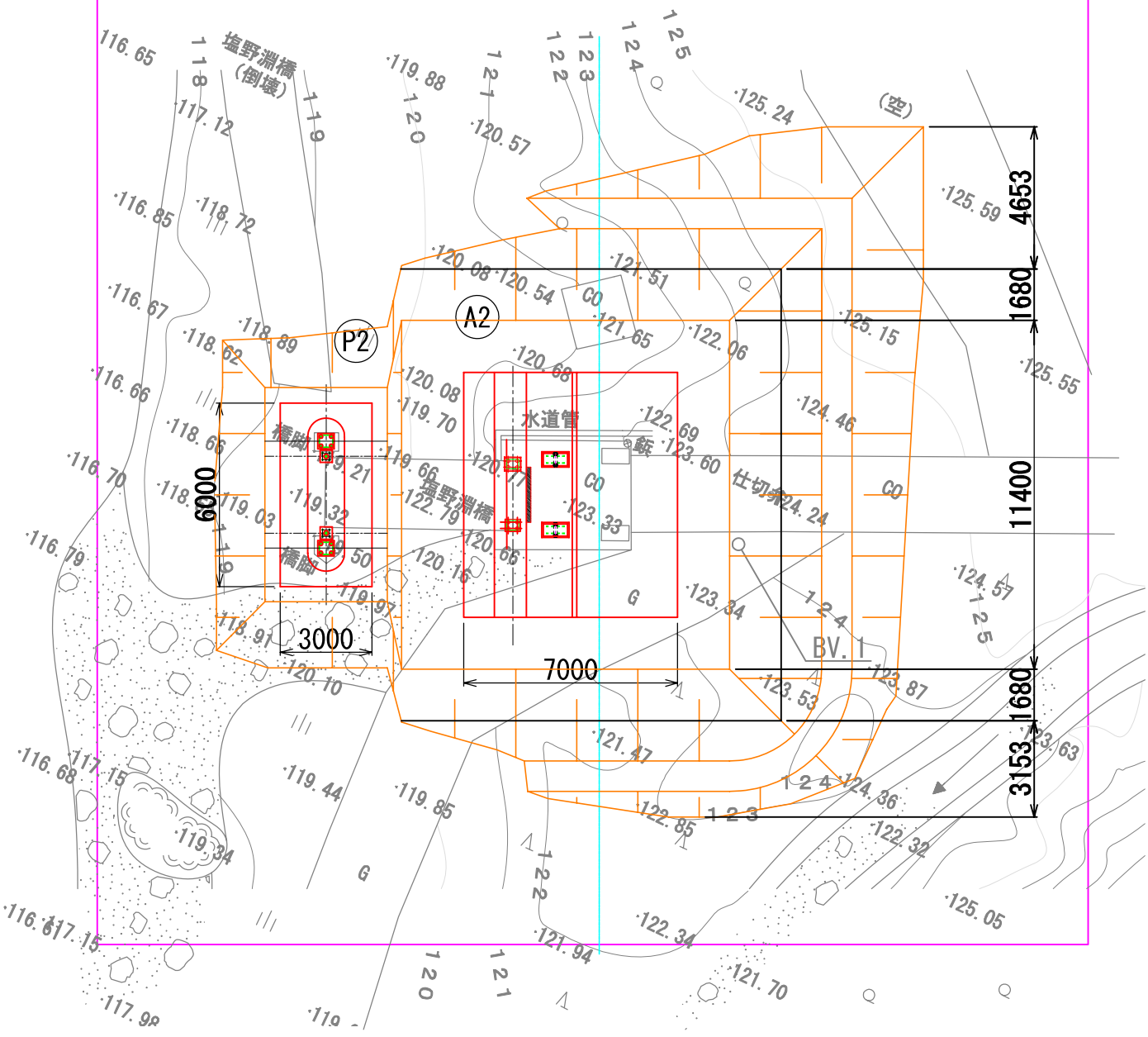


図6. 土工


A領域掘削面積:54.0m2
B領域掘削面積:59.0m2
5000
7000
2920
6400
7000
3000


塩野淵橋
(倒壊)
(空)
A2
P2
水道管
橋脚
橋脚
塩野淵橋
仕切弁
BV.1
6000
3000
7000
4653
1680
11400
1680
3153

第3章 仮設工事数量計算書

3.1 数量総括表

数 量 総 括 表

工種	種 別	形状・寸法	単位	数量			摘 要
				左岸側	右岸側	合 計	
土工							
	掘 削	切 土	m^3		898.1	898.1	
	盛 土	路 体	m^3	890.8	27.0	917.8	
	法面工	切土法面	m^2		384.8	384.8	
		盛土法面	m^2	414.2	38.0	452.2	
舗装工	ｺﾝｸﾘｰﾄ舗装	t=15cm	m^2	98.3	197.1	295.4	
	路 盤	RC-40 t=15cm	m^2	198.6	345.8	544.4	
	大型土のう		袋	309		309	
護岸工							
	大型コンクリートブロック面積		m^2	252.77		252.8	控え75cm
	裏込め材		m^3	112.4		112.4	
	天端コンクリート		m^3	4.3		4.3	
	天端コンクリート型枠		m^2	4.1		4.1	
	小口コンクリート		m^3	8.9		8.9	
	小口コンクリート型枠		m^2	67.0		67.0	
作業土工							
	床堀	岩	m^3	56.4		56.4	
		土砂	m^3	185.4		185.4	
	埋め戻し		m^3	72.6		72.6	
	残土		m^3	169.3		169.3	

3.2 工事用道路

土 工 数 量 集 計 表

種　　別	細　別　規　格	単位	数　　量			摘　　要
			左岸側	右岸側	合　計	
掘　　削	切　　土	m^3		898.1	898.1	
盛　　土	路　　体	m^3	890.8	27.0	917.8	
法 面 工	切土法面	m^2		384.8	384.8	
	盛土法面	m^2	414.2	38.0	452.2	

測　点	土　工　計　算　書								
	距　離 (m)	切　土							
		断面積 (m^2)	平均断面積 (m^2)	体　積 (m^3)	摘　要	断面積 (m^2)	平均断面積 (m^2)	体　積 (m^3)	摘　要
No. 0 + 0.000		0.1							
No. 0 + 4.144	4.144	0.3	0.20	0.8	BC.1				
No. 0 + 10.000	5.856	1.4	0.85	5.0					
No. 0 + 16.885	6.885	1.9	1.65	11.4	EC.1				
No. 1 + 0.000	3.115	3.5	2.70	8.4					
No. 1 + 10.000	10.000	10.0	6.75	67.5					
No. 2 + 0.000	10.000	6.7	8.35	83.5					
No. 2 + 10.000	10.000	11.6	9.15	91.5					
No. 3 + 0.000	10.000	10.6	11.10	111.0					
No. 3 + 10.000		7.2							
No. 4 + 0.000	10.000	11.2	9.20	92.0					
No. 4 + 0.000		0.6							
No. 4 + 10.000	10.000	3.7	2.15	21.5					
No. 5 + 0.000	10.000	12.1	7.90	79.0					
No. 5 + 10.000	10.000	19.5	15.80	158.0					
No. 6 + 0.000	10.000	14.2	16.85	168.5					
合　計				898.1					

測　点	土　工　計　算　書								
	距　離 (m)	切　土							
		断面積 (m^2)	平均断面積 (m^2)	体　積 (m^3)	摘　要	断面積 (m^2)	平均断面積 (m^2)	体　積 (m^3)	摘　要
No. 0 + 0.000		0.1							
No. 0 + 4.144	4.144	0.3	0.20	0.8	BC.1				
No. 0 + 10.000	5.856	1.4	0.85	5.0					
No. 0 + 16.885	6.885	1.9	1.65	11.4	EC.1				
No. 1 + 0.000	3.115	3.5	2.70	8.4					
No. 1 + 10.000	10.000	10.0	6.75	67.5					
No. 2 + 0.000	10.000	6.7	8.35	83.5					
No. 2 + 10.000	10.000	11.6	9.15	91.5					
No. 3 + 0.000	10.000	10.6	11.10	111.0					
No. 3 + 10.000		7.2							
No. 4 + 0.000	10.000	11.2	9.20	92.0					
No. 4 + 0.000		0.6							
No. 4 + 10.000	10.000	3.7	2.15	21.5					
No. 5 + 0.000	10.000	12.1	7.90	79.0					
No. 5 + 10.000	10.000	19.5	15.80	158.0					
No. 6 + 0.000	10.000	14.2	16.85	168.5					
合　計				898.1					

右岸側

土　工　計　算　書

測　点	距　離 (m)	路体 断面積 (m^2)	路体 平均断面積 (m^2)	路体 体積 (m^3)	路体 摘　要	断面積 (m^2)	平均断面積 (m^2)	体積 (m^3)	摘　要
No. 0 + 0.000									
No. 0 + 4.144	4.144				BC.1				
No. 0 + 10.000	5.856								
No. 0 + 16.885	6.885				EC.1				
No. 1 + 0.000	3.115								
No. 1 + 10.000	10.000								
No. 2 + 0.000	10.000								
No. 2 + 10.000	10.000								
No. 3 + 0.000	10.000								
No. 3 + 10.000		0.0							
No. 4 + 0.000	10.000	2.0	1.00	10.0					
No. 4 + 0.000		2.0							
No. 4 + 10.000	10.000	0.7	1.35	13.5					
No. 5 + 0.000	10.000	0.0	0.35	3.5					
No. 5 + 10.000	10.000								
No. 6 + 0.000	10.000								
合　計				27.0					

土工計算書

測点	距離 (m)	切土法面 長さ (m)	切土法面 平均長 (m)	切土法面 面積 (m^2)	切土法面 摘要	盛土法面 長さ (m)	盛土法面 平均長 (m)	盛土法面 面積 (m^2)	盛土法面 摘要
No. 0 + 0.000		0.2							
No. 0 + 4.144	4.144	0.5	0.35	1.5	BC.1				
No. 0 + 10.000	5.856	1.3	0.90	5.3					
No. 0 + 16.885	6.885	0.5	0.90	6.2	EC.1				
No. 1 + 0.000	3.115	1.6	1.05	3.3					
No. 1 + 10.000	10.000	4.6	3.10	31.0					
No. 2 + 0.000	10.000	3.0	3.80	38.0					
No. 2 + 10.000	10.000	5.5	4.25	42.5					
No. 3 + 0.000	10.000	3.7	4.60	46.0					
No. 3 + 10.000		3.9							
No. 4 + 0.000	10.000	3.7	3.80	38.0					
No. 4 + 0.000		0.0				3.4			
No. 4 + 10.000	10.000	2.0	1.00	10.0		2.1	2.75	27.5	
No. 5 + 0.000	10.000	5.1	3.55	35.5		0.0	1.05	10.5	
No. 5 + 10.000	10.000	8.9	7.00	70.0					
No. 6 + 0.000	10.000	2.6	5.75	57.5					
合計				384.8				38.0	

土工計算書

測点	距離 (m)	路体 断面積 (m^2)	路体 平均断面積 (m^2)	路体 体積 (m^3)	路体 摘要	断面積 (m^2)	平均断面積 (m^2)	体積 (m^3)	摘要
No. 0 − 8.000		0.0							
No. 0 + 0.000	8.000	18.3	9.15	73.2					
No. 0 + 10.000	10.000	22.4	20.35	203.5					
No. 1 + 0.000	10.000	27.0	24.70	247.0					
No. 1 + 10.000	10.000	16.9	21.95	219.5					
No. 2 + 0.000	10.000	4.7	10.80	108.0					
No. 2 + 3.933	3.933	2.1	3.40	13.4	BC.1				
No. 2 + 10.000	6.067	1.6	1.85	11.2					
No. 2 + 10.667	0.667	1.5	1.55	1.0	EC.1				
No. 3 + 0.000	9.333	1.5	1.50	14.0					
合計				890.8					

左岸側

土工計算書

測点	距離 (m)	盛土法面 長さ (m)	盛土法面 平均長 (m)	盛土法面 面積 (m^2)	盛土法面 摘要	長さ (m)	平均長 (m)	面積 (m^2)	摘要
No. 0 − 8.000						0.0			
No. 0 + 0.000	8.000					9.3	4.65	37.2	
No. 0 + 10.000	10.000					10.6	9.95	99.5	
No. 1 + 0.000	10.000					9.5	10.05	100.5	
No. 1 + 10.000	10.000					7.5	8.50	85.0	
No. 2 + 0.000	10.000					3.4	5.45	54.5	
No. 2 + 3.933	3.933				BC.1	2.2	2.80	11.0	
No. 2 + 10.000	6.067					1.6	1.90	11.5	
No. 2 + 10.667	0.667				EC.1	1.5	1.55	1.0	
No. 3 + 0.000	9.333					1.5	1.50	14.0	
合計								414.2	

舗 装 数 量 集 計 表

種　　別	細 別 規 格	単位	数　　量			摘　　要
			左岸側	右岸側	合　　計	
コンクリート舗装	t=15cm	㎡	98.3	197.1	295.4	
路盤	RC-40　t=15cm	㎡	198.6	345.8	544.4	

右岸側

舗　装　面　積　計　算　書

測　点	距　離 (m)	コンクリート舗装				路盤(RC-40)			
		断面積 (m^2)	平均断面積 (m^2)	体　積 (m^3)	摘　要	断面積 (m^2)	平均断面積 (m^2)	体　積 (m^3)	摘　要
No. 0 + 0.000		0.20				0.30			
No. 0 + 4.144	4.144	0.28	0.24	1.0	BC.1	0.38	0.34	1.4	
No. 0 + 10.000	5.856	1.68	0.98	5.7		1.78	1.08	6.3	
No. 0 + 16.885	6.885	3.00	2.34	16.1	EC.1	3.20	2.49	17.1	
No. 2 + 15.000	38.115	3.00	3.00	114.3		3.20	3.20	122.0	
No. 2 + 15.000						3.00			
No. 3 + 0.000	5.000					3.00	3.00	15.0	
No. 3 + 10.000						5.00			
No. 4 + 0.000	10.000					7.00	6.00	60.0	
No. 4 + 0.000						3.00			
No. 4 + 5.000	5.000					3.00	3.00	15.0	
No. 4 + 5.000		3.00				3.20			
No. 5 + 5.000	20.000	3.00	3.00	60.0		3.20	3.20	64.0	
No. 5 + 5.000						3.00			
No. 6 + 0.000	15.000					3.00	3.00	45.0	
合　計				197.1				345.8	

舗　装　面　積　計　算　書

測　点	距　離 (m)	コンクリート舗装				路盤(RC-40)			
		断面積 (m^2)	平均断面積 (m^2)	体　積 (m^3)	摘　要	断面積 (m^2)	平均断面積 (m^2)	体　積 (m^3)	摘　要
No. 0 − 8.000						0.00			
No. 0 + 0.000	8.000					3.00	1.50	12.0	
No. 0 + 13.000	13.000				BC.1	3.00	3.00	39.0	
No. 0 + 13.000		3.00			EC.1	3.20			
No. 2 + 5.750	32.750	3.00	3.00	98.3		3.20	3.20	104.8	
No. 2 + 5.750						3.00			
No. 3 + 0.000	14.250					3.00	3.00	42.8	
合　計				98.3				198.6	

左岸工事用道路　大型土のう

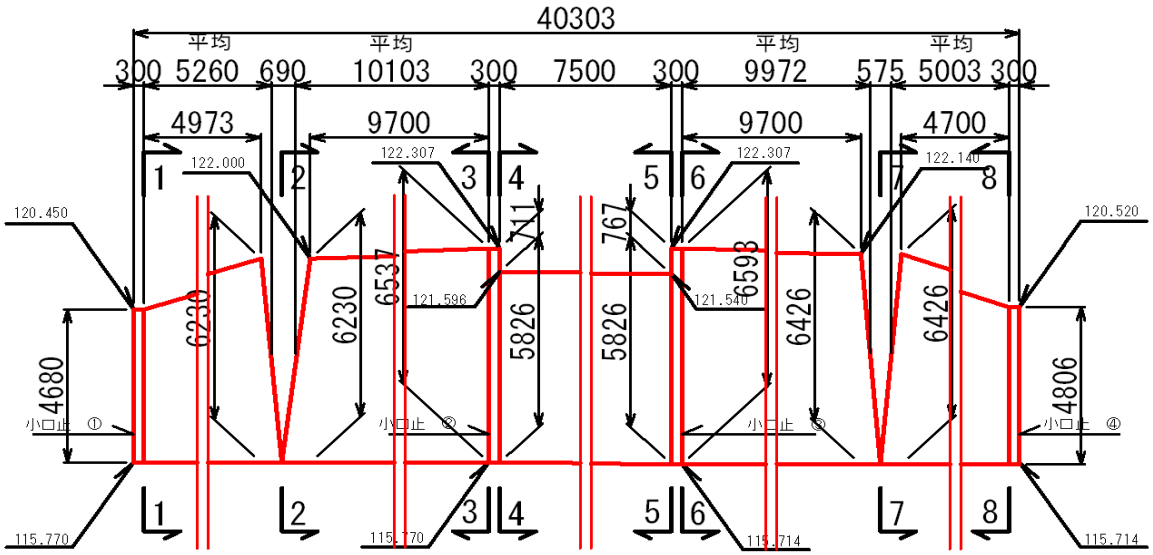
大型土のう　　N＝　　309 袋

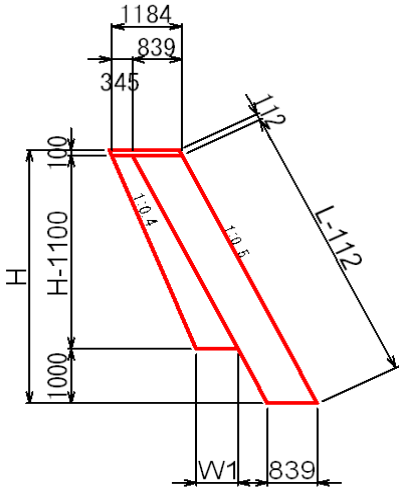
3.3 護岸工数量計算書

護岸工

護岸工数量表

工　　種	単位	数　量	摘　要
大型ブロック			
ブロック面積	m2	252.770	
裏込め材			
裏込め材	m3	112.369	
天端コンクリート			
コンクリート	m3	3.182	
型枠	m2	3.010	
小口止			
コンクリート	m3	8.914	
型枠	m2	66.990	
作業土工			
床堀(岩)	m3	56.42	
床堀(土砂)	m3	185.39	
埋め戻	m3	72.55	
残土	m3	169.26	





	H	L	L-112	H-1100	W1	摘要
1	4680	5232	5120	3580	703	
2	6230	6965	6853	5130	858	
3	6537	7308	7196	5437	889	
4	5826	6513	6401	4726	818	
5	5826	6513	6401	4726	818	
6	6593	7371	7259	5493	894	
7	6426	7184	7072	5326	878	
8	4806	5373	5261	3706	716	

大型ブロック面積

	平均延長	法長(L-112)	平均法長	面積	摘要
1		5.120			
2	5.260	6.853	5.987	31.489	
3	10.103	7.196	7.025	70.969	
4		6.401			
5	7.500	6.401	6.401	48.008	
6		7.259			
7	9.972	7.072	7.166	71.454	
8	5.003	5.261	6.167	30.851	
合計				252.770	

大型ブロック面積　A＝　　252.770　　m3

裏込め材

断面積

	H-1100	W1	W=(0.345+W1)/2	断面積	摘要
1	3.580	0.703	0.524	1.876	
2	5.130	0.853	0.599	3.073	
3	5.437	0.889	0.617	3.355	
4	4.726	0.818	0.582	2.748	
5	4.726	0.818	0.582	2.748	
6	5.493	0.894	0.620	3.403	
7	5.326	0.878	0.612	3.257	
8	3.706	0.716	0.531	1.966	

	平均延長	断面積	平均断面積	体積	摘要
1		1.876			
2	5.260	3.073	2.475	13.016	
3	10.103	3.355	3.214	32.471	
4		2.748			
5	7.500	2.748	2.748	20.610	
6		3.403			
7	9.972	3.257	3.330	33.207	
8	5.003	1.966	2.612	13.065	
合計				112.369	

裏込め材　V＝　　112.369　　m2

天端コンクリート

天端延長

Ｌ＝　4.973+9.700+7.500+9.700+4.700　＝　36.573 m

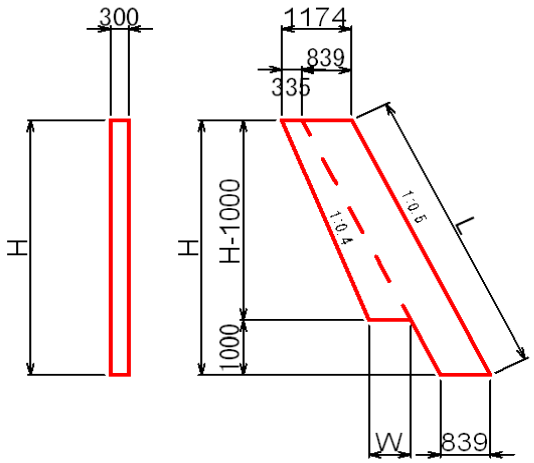
天端コンクリート

Ｌ＝　36.573 ×　1.184 ×　0.100　＝　4.330　m3

天端コンクリート型枠

Ａ＝　36.573 ×　0.112　4.096　m2

小口止



小口止寸法表

	H	L	W
①	4.680	5.232	0.703
②	6.537	7.309	0.889
③	6.593	7.317	0.894
④	4.806	5.375	0.716

コンクリート

①　Ｖ＝　(0.839×4.680+1/2×(0.335+0.703)×3.680)×0.300=　1.751

②　Ｖ＝　(0.839×6.537+1/2×(0.335+0.889)×5.537)×0.300=　2.662

③　Ｖ＝　(0.839×6.593+1/2×(0.335+0.894)×5.593)×0.300=　2.691

④　Ｖ＝　(0.839×4.806+1/2×(0.335+0.716)×3.806)×0.300=　1.810

Σ Ｖ＝　8.914　m3

型枠

①　Ａ＝　(0.839×4.680+1/2×(0.335+0.703)×3.680)×2
+5.232×0.300　＝　13.242

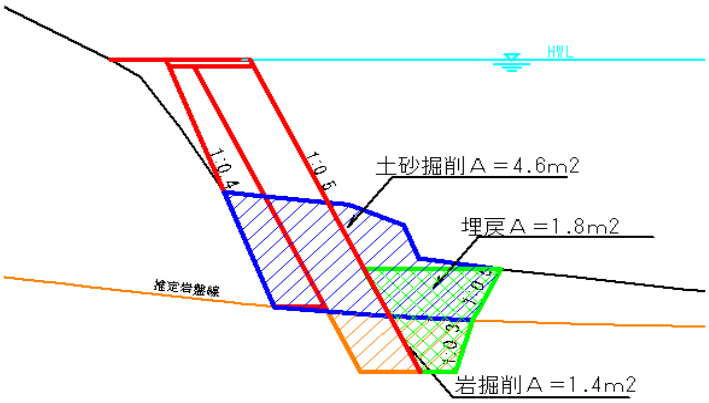
②　Ａ＝　(0.839×6.537+1/2×(0.335+0.889)×5.537)×2
+7.309×0.300　＝　19.939

③　Ａ＝　(0.839×6.593+1/2×(0.335+0.894)×5.593)×2
+7.317×0.300　＝　20.132

④　Ａ＝　(0.839×4.806+1/2×(0.335+0.716)×3.806)×2
+5.375×0.300　＝　13.677

Σ Ａ＝　66.990　m2

作業土工



床堀

岩

Ｖ＝	1.4	×	40.303	＝	56.42 m3

土砂

Ｖ＝	4.6	×	40.303	＝	185.39 m3

埋戻し

Ｖ＝	1.8	×	40.303	＝	72.55 m3

残土

Ｖ＝	241.81	－	72.55	＝	169.26 m3

第4章 仮設土留工数量計算書

A1橋台 土留工数量

A1橋台

(1) 数量集計表

項目・種別					単位	数量	摘要
土留工	打込み長 (引抜き長)	親杭 H-300	部材長 L=7.5m		m	6.7	1本当り
			本数		本	17	
			最大N値		回	47	
			加重平均N値		回	31	
	鋼材	親杭 H-300	L=7.5m		本	17	
			質量		t	11.9	
		支保工	腹起し	H-350	t	6.7	加工材
			火打ち	H-300	t	3.8	〃
			H形鋼主部材質量		t	10.5	
			副部材(A)質量		t	2.3	主部材x0.22
			副部材(B)質量		t	0.4	主部材x0.04
			支保工合計質量		t	13.2	
	土留板	t＝60mm	松材		㎡	99.1	
	大型土のう工	1.0m3相当品	大型土のう		袋	48	河川側側面

(2) 仮設工　　A1橋台

1) 打込み長(引抜き長)

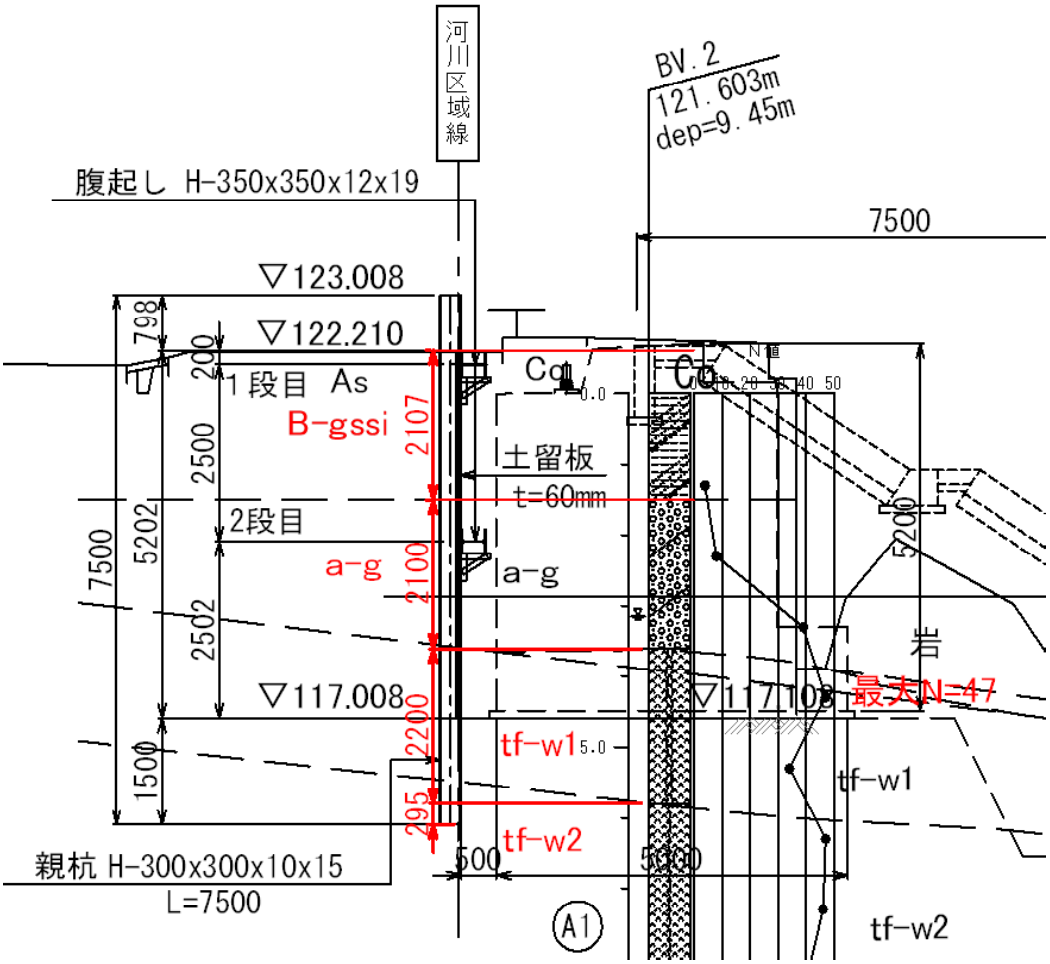
親杭　H-300　部材長 L=　7.5　m　　打込長 L=　6.7　m

本数 n=　17　本　　最大N値: N=　47

土質区分		1本当り		
		N値	打込長(m)	N×L
B-gssi	砂質土	13	2.107	27.39
a-g	礫質土	39	2.100	81.90
tf-w1	風化岩	40	2.200	88.00
tf-w2	風化岩	44	0.295	12.98
合　計			6.702	210.27

▽122.210

加重平均N値= N×L ／ L = 210.27 ／ 6.702 = 31



2） 鋼材質量　　A1橋台

部材名	規　格	長さ (mm)	数量 (本)	単位質量 (kg/m)	1個分質量 (kg)	質量 (kg)	材 質	備 考
親　杭	H-300x300x10x15	7500	17	93.0	697.5	11858	SS400	
			計	17 本		親杭計	11858 kg	
腹起し	H-350x350x12x19	11200	2	150.0	1680.0	3360	SS400	加工材
〃	〃	5500	4	150.0	825.0	3300	〃	〃
					腹起し	H-350計	6660 kg	
火打ち	H-300x300x10x15	909	4	100.0	90.9	364	SS400	加工材
〃	〃	3031	4	100.0	303.1	1212	〃	〃
〃	〃	5576	4	100.0	557.6	2230	〃	〃
					火打ち	H-300計	3806 kg	
			親　杭 H-300x300x10x15			11858 kg		
			支保工　主部材			10466 kg		
			副部材(A)	10466	x 0.22 =	2303 kg		
			副部材(B)	10466	x 0.04 =	419 kg		
			合　計			25046 kg		
大型土のう(1.0m3相当品)　N=48袋								

注）、火打ち長さは火打ちピース分0.5m×2＝1.0mを控除した値である。

部材名	板　厚	幅/1枚 (m)	高さ (m)	列 (列)	面積 (㎡)	材 質	備 考
土留板	t＝60mm	1.32	5.20	10	68.6	松 材	
		1.12	5.20	2	11.6	〃	
		1.82	5.20	2	18.9	〃	
				合 計	99.1 ㎡		

第5章 既設橋撤去工数量計算書

			仕様	単位	数量	備考
上部工				kg	11839	主索、耐風索も含む
床版			木材	m^3	10.0	縦桁も含む
下部工	A1アンカレイジ			m^3	78.2	
	P1橋脚			〃	23.5	
	P2橋脚			〃	23.5	
	A2アンカレイジ			〃	81.4	
	左岸側耐風索	上流側		〃	16.2	
		下流側		〃	0.0	流失
	左岸側耐風索	上流側		〃	0.0	流失
		下流側		〃	16.2	
	合計			〃	239.0	